

Nylarskirche auf Bornholm. Stilisirte Wolken als Bandornament.

Die vier Rundkirchen auf Bornholm und ihr mittelalterlicher Bilderschmuck.

Von Prof. F. Laske.

(Mit Abbildungen auf Blatt 58 bis 61 im Atlas.)

(Alle Rechte vorbehalten.)

Einleitung.

Viel mächtiger, als eine Schilderung es wiederzugeben vermag, ist der erste Eindruck, den der Fremde von dem dänischen Felseneiland Bornholm gewinnt. Der Farbenreichtum der Klippen an den Küsten, wenn die Abendsonne sie bestrahlt, — die, weite Flächen des Gesteins überziehende, Erica mit ihren fast den ganzen Sommer hindurch blühenden purpurrothen Blumen — die düsteren einsamen stimmungsvollen Moore — die geheimnißvollen, wildzerklüfteten schattigen Thäler mit ihrem poetischen Zauber — dann in kritischen Tagen die dämonischen Bilder schwarz und grau gefärbter Sturmwolken, im Verein mit dem furchtbaren Branden der Wogen an den himmelhoch sich aufthürmenden Gestaden — bei Sonnenschein und ruhigem Wetter aber die azurblau schimmernde, an Beleuchtungsstimmungen von der Riviera erinnernde Meeresfläche — die köstliche staubreine und sauerstoffreiche Seeluft — die Abgeschiedenheit vom lärmenden Weltgetriebe — das Alles wirkt so wohlthuend auf die Nerven und so erhebend auf Sinn und Gemüth, daß man nur schweren Herzens wieder von dannen zieht. Mit einem Worte, es ist dieses Bornholm ein köstliches *buen retiro* für den erholungsbedürftigen durch Berufsarbeit überanstrengten Städter. — — —

Erst auf Anrathen befreundeter Maler und unter dem Eindrucke meisterhaft hergestellter Lichtbilder von Franz Görcke (Vorsitzender der photographischen Vereinigung zu Berlin), bei einem Vortrage im Berliner Museum für Völkerkunde unternahm der Verfasser im Jahre 1896 eine Erholungsreise nach der idyllischen Insel. Aus der Erholungsreise freilich wurde eine Studienreise, da es ihm unmöglich war, sich beim Genusse der dortigen Naturschönheiten dem Studium der sich überall aufdrängenden Spuren der Vorzeit ganz zu entziehen. — Als Architekt wurde der Verfasser naturgemäß durch die Denkmäler der Baukunst gefesselt, und ganz besonders waren es die vier Rundkirchen, deren nie anderswo gesehene räthselhafte Formen wieder und wieder die Aufmerksamkeit auf sich lenkten. Bei dem Bestreben, den Schleier des dunklen Ursprungs der Bauwerke zu lüften, entstanden die Anfänge der vorliegenden Arbeit, die erst nach einem zweiten Besuche der Rundkirchen im Jahre 1897 zum Zwecke einer Beschreibung des Bilderschmuckes im Innern der Kirchenräume und nach eingehendem, vielfach

aber durch Berufsgeschäfte unterbrochenem Studium der Culturzustände des nordischen Mittelalters fertig gestellt werden konnte. — Hilfreich haben dem Verfasser bei seiner Arbeit zwei Männer der Wissenschaft und Kunst zur Seite gestanden: die Herren Kammerherr Meldahl in Kopenhagen und Professor Kornerup in Roskilde, denen auch an dieser Stelle für ihre freundliche Förderung der Sache besonderer Dank abgestattet sei.

Zwar liegen schon einige gute Führer über die Insel vor, worin die Rundkirchen erwähnt werden, auch sind allgemein gehaltene, ja sogar wissenschaftliche Abhandlungen über diese Bauten in technischen Fachzeitschriften und Architekturwerken erschienen, nirgend aber wurde, wie es hier geschehen soll, das Thema ausführlich und erschöpfend behandelt. — Es muß zu diesem Behufe der Leser zunächst auf den Schauplatz der Vikinger Kämpfe geführt werden, — hinein in die Zeit der ersten Morgensonne des Christenthums in den Nordreichen, — mitten hinein in die Wirren, welche sich aus dem Wagemuth der geistlichen Herrscher, dem Festhalten der Nordländer an der altgermanischen Heidenlehre und dem Widerstande der weltlichen Herrscher gegen die Machtentfaltung des Clerus entwickelten. Es ist das jene Zeit des Widerstreites dreier Elemente: — die Ungebundenheit und Freiheit des Volkes, das Emporkommen nordischer Seekönige und der Ansturm der Hierarchie gegen das Heidenthum zur Verbreitung der christlichen Lehre. — —

Als Schriftquellen dienten:

1. de Thurah, Omstaendelig og tilforladelig Beskrivelse over den i Øster-Søen liggende under det kongelige Danske Herredømme blomstrende navnkundige Æe Bornholm usw. Kjøbenhavn 1756, Trykt hos C. G. Glasings Efterleverske, ved Nicolaus Møller.
2. Bornholmske-Kirker — Bornholms aeldgamle Kirkebygninger efter foranstaltning of ministeriet for Kirke — og undervisnings vaesenet opmaalte og undersøgte under ledelse af Hans J. Holm. Kjøbenhavn 1878.
3. Wanderbuch für die Insel Bornholm von Walter Bombe, Greifswald 1896.
4. Die Vizelinskirchen. Baugeschichtliche Untersuchungen an Denkmälern Wagriens usw. von Dr. Rich. Haupt. Ploen 1888.
5. Dictionnaire raisonné de l'architecture française etc. par M. Viollet-le-Duc. Paris 1868.

6. James Fergusson. Vol. I. Rundkirchen. pag. 667. London 1865.
7. Sepp. Frankfurt, Das alte Askiburg beim Geographen von Ravenna. (Vortrag, gehalten in der 4. Sitzung Jahrgang 1882) Correspondenzblatt der deutschen Gesellschaft für Anthropologie, Ethnographie und Urgeschichte.
8. Marryat: One year in Sweden, including a visit to the Isle of Götland. London 1862.
9. Texier: byzantine architecture, illustrated by examples of edifices, erected in the east during the earliest ages of christianity with historical and archäological descriptions. London 1864.
10. Seesselberg, Friedr.: Die frühmittelalterliche Kunst

der germanischen Völker. Unter besonderer Berücksichtigung der scandinavischen Baukunst in ethnologisch-anthropologischer Begründung. Berlin 1897. 2 Bände.

11. Edward Dobson: Ueber den Symbolismus der Kirchen auf Bornholm. The Builder. Dec. 10. 1881.
12. Dr. Wilhelm Wägner. Nordisch-germanische Götter und Helden. Leipzig-Berlin. Verlag von Otto Spamer. 1882.
13. Magnus Petersen: Beskrivelse og afbildninger af Kalkmalerier i Danske Kirker. (Kjøbenhavn i Commission Hos C. A. Reitzel.)
14. J. Kornerup: To foredrag om gamle Kalkmalerier. (Særtryk of Aarbøger for nord. Oldk. og Historie 1884). Kjøbenhavn. Thielles Bogtrykkeri 1884.

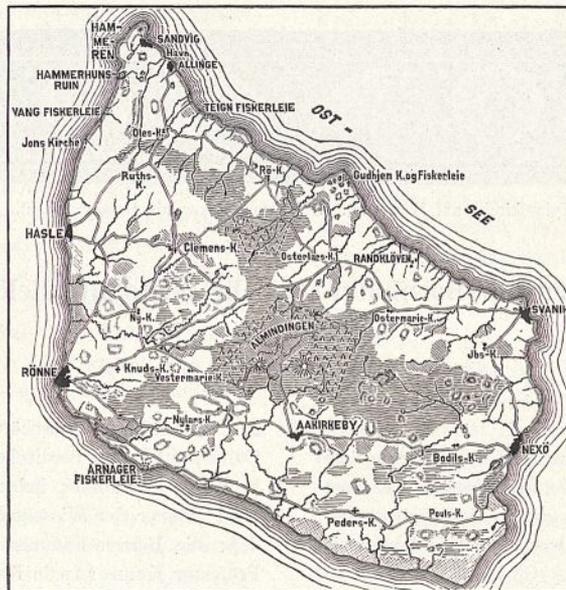
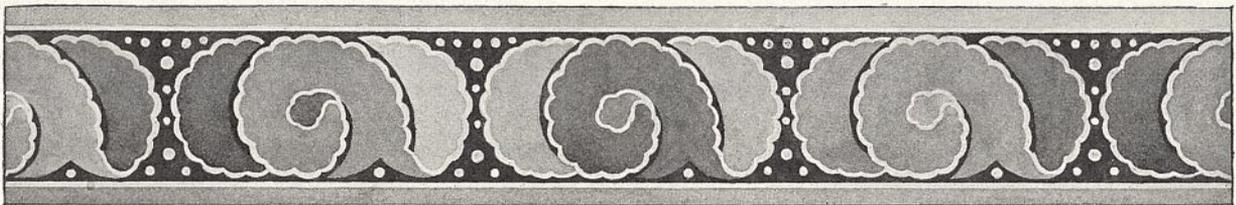


Abb. 1. Lageplan von Bornholm.



Nylarskirche auf Bornholm. Stilisirte Wolken als Bandornament.

I. Beschreibende Darstellung der Rundkirchen.

1. Allgemeines über die Alterthümer der Insel.

Ueberreich an Spuren frühester menschlicher Thätigkeit, an uralten Waffen und Geräthen, an Ueberbleibseln vorchristlicher Beerdigungsstätten und geschichtlich denkwürdigen Werken einer eigenartigen Baukunst bietet die Insel ein Feld mannigfachen wissenschaftlichen Studiums. —

Neben den Grabkammern aus dem frühen Steinzeitalter, den in hochgethürmten Hügeln verwahrten Grabkisten der Bronzezeit finden sich eine Anzahl von Bautasteinen, Spuren von Wohnstätten aus dem mittleren Eisenzeitalter (450 bis 700 n. Chr.) und in einiger Entfernung vom Meere auf der bis nahe an die Küste heranreichenden Hochebene große vertheidigungsfähige Ringwälle.¹⁾ — Haben im allgemeinen diese Denkmäler früher menschlicher Cultur schon hohes geschichtliches und archäologisches Interesse, so nehmen besonders die noch erhaltenen, ersten sichtbaren Zeichen der Einführung des Christenthums auch selbst den unbefangenen Beschauer in Anspruch. Namentlich können der Aufmerksamkeit keines Besuchers der Insel die eigenartig gestalteten Bauwerke entgehen, die mit cylindrisch geformtem Unterbau

und dem darauf gestülpten kegelförmigen Dache aus der Hochebene der Insel emporragen. Es sind dies die vier sog. Rundkirchen: die Oles-Kirche, die Oster-Lars-Kirche, die Ny-Kirche und die Ny-Lars-Kirche (Text-Abb. 2 bis 5). Sie bilden alljährlich im Sommer die Wallfahrtsorte der Fremden und haben längst eine eigene Litteratur befruchtet. Schon der ältesten gedruckten, vom königlich dänischen Baumeister Laurids de Thurah (sieh Einleitung) im Jahre 1756 herausgegebenen Beschreibung der Insel wurden, da deren Verfasser ihnen bereits eine besondere Wichtigkeit beimafs, architektonische Aufnahmen der vier Rundkirchen beigelegt. Diese Darstellungen sind insofern wichtig, als sie den Beweis liefern, dafs die Bauwerke, nach einer gründlichen Instandsetzung anfangs des vorigen Jahrhunderts um die Mitte desselben im grofsen und ganzen schon das gegenwärtige Aussehen hatten. Ausgenommen einige kleine Irrthümer und Fehler, die dem Zeichner untergelaufen sind, bietet die Arbeit de Thurachs immerhin so viel Lehrreiches über die Benutzungsart der Kirchen im vorigen Jahrhundert, über spätere Zuthaten und Veränderungen, dafs die Wiedergabe der Abbildungen zur Anstellung von Vergleichen (zumal das betreffende Werk schwer erhältlich ist) wünschenswerth erschien. — Die Hauptgrundlage aber, auf welcher die folgenden wissenschaftlichen Thatsachen

¹⁾ Ein großer Theil des Museums der nordischen Alterthümer in Kopenhagen ist mit Funden aus Bornholm angefüllt; auch im Museum von Rönne (Hauptstadt v. Bornholm) sind Alterthümer der Insel ausgestellt.

und Annahmen aufgebaut werden konnten, bildet das im Jahre 1878 im Verlage von Hagerup in Kopenhagen erschienene, eine grössere Anzahl von Bildtafeln enthaltende architektonische Werk: *Bornholmske Kirker*, welchem auch die dem Folgenden beigegebenen Darstellungen der jetzigen Ansichten, Grundrisse und Schnitte entnommen wurden. Dieses, nach zuverlässigen Mafsaufnahmen einer Anzahl dänischer Architekten unter der Führung des jetzigen Professors Holm entstandene und in dänischer Sprache abgefaßte Buch bringt

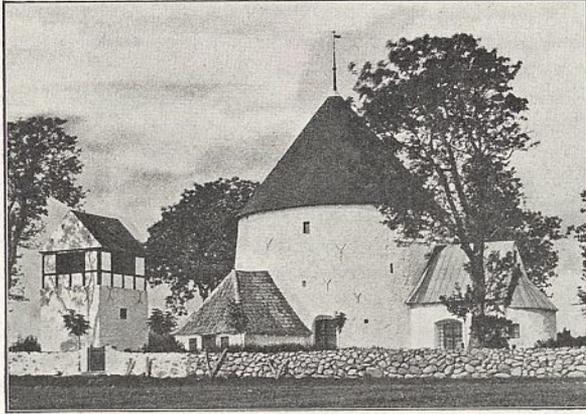


Abb. 2. Die Nylarskirke mit ihrem Glockenhouse.
(Ältere Aufnahme).

Das Waffenhaus ist noch mit Walmdach versehen; das Fenster im Chorraum ist später verändert, dasjenige in der Altarnische geschlossen.



Abb. 4. Die Oleskirke mit dem Glockenhouse.

jedoch merkwürdiger Weise nur Thatbestände, wie sie im Jahre 1874 vorgefunden sind und vermeidet absichtlich „eine auskömmliche Darstellung der Bedeutung der Bornholmer Kirchen in Hinsicht auf die schonischen, dänischen, nordischen und europäischen Denkmäler der beteiligten Art oder eine endgültige Beantwortung der Frage, wozu die Bornholmer Kirchen in ihrer eigenthümlichen Beschaffenheit noch sonst Verwendung gefunden haben können.“

Gerade diese Frage aber drängt sich bei der Betrachtung immer nachdrücklicher auf und ihre Lösung soll im Folgenden versucht werden.

2. Geologisches, Baustoffe.

Ein großer Theil aller Erörterungen über die Entstehung und den Zweck der Rundkirchen führt auf die am Orte

vorhandenen und bei den Bauten verwerteten Baustoffe zurück. Das wogenumbraute, etwa 12 Quadratmeilen große Eiland von Bornholm (Text-Abb. 1) ist in seinem Grundgebirge ein einziges Granitmassiv und gehört seiner geologischen Beschaffenheit nach zu Schweden, von dem es durch eine 6 Meilen breite und 50 m tiefe Fahrinne, das sog. Hammerwasser, getrennt ist. Auf der nördlichen Hälfte, besonders auf der Nordspitze der Insel, dem Hammer, bildet der Granit ein fast baumloses Hochplateau, dessen



Abb. 3. Die Osterlarskirke mit dem Waffenhouse.



Abb. 5. Die Nykirke von Westen aus.

nordwestliche Küste jäh und schroff in das Meer abfällt. Nur hie und da hat die Natur in der oberen Diluvialschicht wild zerklüftete, bewaldete Thäler bis herunter auf das Kerngestein eingeschnitten, die wegen ihrer starken Senkung nach der Küste zu und infolge der Wasserarmuth dieses Inseltheils im Sommer trocken sind, zusammen aber mit den von Baum- und Buschwerk umgebenen Mooren, aus denen die wenigen Bäche entspringen, wesentlich zur Erhöhung des malerischen Eindrucks der Landschaft beitragen. Die südliche zum Meere hin niedriger werdende Hälfte der Insel zeigt dagegen an der Oberfläche Gesteinsablagerungen der Uebergangsformationen. — So hat man denn auch zur Auf- führung der Kirchen auf Bornholm ausschließlich Gestein benutzt, das zur Hand war, namentlich Granit; freilich ist dies kein gesprengter Klippengranit, sondern Rundstein unten

vom Meeresstrande und loses herabgestürztes Felsgestein. Vereinzelt kommen allerdings klein gespaltene roh behauene Steine vor z. B. an Stufen, an Thürschwänden usw., hingegen fein behauene oder scharf bearbeitete Granitquadern, welche in regelmäßigem Verbandslagen, sieht man nirgends. — Neben diesem Hauptmaterial ist Sandstein, der bei Störget, zwischen Nylars-Kirche und Nexø vorkommt, gleichfalls benutzt worden. Er bricht in Stücken von 8 bis 15 cm Stärke und ist daher besonders bei der Herstellung der gewölbten Decken, die auf einem Lehrgerüst als Gußgewölbe ausgeführt worden sind, in Anwendung gekommen. — Dann hat man auch den sog. Cementstein, einen Kalkstein mit hydraulischen Eigenschaften, durchdrungen von kohligter Substanz, verwandt. Er ist der am meisten außerhalb Bornholms verwertete, auch kunstgeschichtlich wichtigste der oben aufgeführten Baustoffe und wird südlich von Aakirkeby in Schichten von etwa 15 cm Stärke gebrochen. Da er nicht sonderlich hart ist und sich nach dem Lager leicht bearbeiten läßt, so hat man eine mühsame Behandlung desselben ersparen können und ihn in bruchfeuchtem Zustande oft zu Ecken, Sockeln, Fenster- und Thürschwänden usw. verarbeitet. Umfänglichere Verwerthung hat er bei der am südlichsten liegenden Nylars-Rundkirche und zwar für das gesamte Außenmauerwerk, das deshalb auch einen verhältnißmäßig sauberen Eindruck macht, gefunden. — Vor Zeiten gab dieser Stein das Rohmaterial zu dem „Bornholmer Cement“ ab und es ist nicht unwahrscheinlich, daß dessen Versendung nach den Ländern des Baltischen Meeres und der Nordsee dazu beigetragen hat, das Baumotiv der Rundkirchen nach Seeland, Schleswig und Holstein zu verpflanzen, wo sich dieser Typus in einigen jüngeren Beispielen noch bis auf den heutigen Tag erhalten hat. Dr. Haupt spricht sich bezüglich der Schiffsverfrachtung des Kalkes in den baugeschichtlichen Untersuchungen an den Denkmälern Wagriens, in den „Vizelinskirchen“, in folgender ganz bestimmten Weise aus: „Wenn Bornholm die Heimath der nordischen Rundkirchen ist, so ist die Verbreitung nach Westen hin leicht erklärlich. Von den Inseln Gotland, aber gewiß auch von Bornholm wurde der Kalk, „der Gulländer Stein“, sowohl zum Mörtel als zur Bearbeitung (Werkstein gemeint) im ganzen Mittelalter bezogen; daß baukünstlerische Gedanken denselben Weg genommen haben werden, ist natürlich.“

3. Culturgeschichtliches.

Gleichwie die Sarazenen während der Kreuzzüge im mittelländischen Meere ihre Gewaltherrschaft ausübten, ähnlich waren in den Nordmeeren — etwa auch um jene Zeit — die Insel- und Küstenbewohner der Schrecken des Kauffahrers. Auf der Nordsee lenkten Friesen, Angelsachsen und Sachsen ihre „Drachen“ genannten Langschiffe — auf der Ostsee Wenden, Pommern und Normannen. Allmählich thun sich die einzelnen Seeräuberschwärme zu mächtigen Geschwadern zusammen, die ihr Augenmerk auf dauernde Eroberung richten, und es ist, als ob eine zweite Völkerwanderung zu Wasser stattfände.²⁾ — Die Fahrten gingen allerdings

2) Vgl. Herm. M. Schirmer: Der Studienbezirk zur Aufklärung der norwegischen mittelalterlichen Baukultur. Berlin 1889. Verlag von Ernst u. Korn. Der Verfasser betrachtet darin die politischen Verhältnisse vor und während der Zeit der Vikingerfahrten und folgert als Architekt aus ihnen mit klarem Blick die Baukultur

auch über Land, dann aber meist in Handelsangelegenheiten; besonders gern zog man auf den Ostweg und sehr beliebt war die Fahrt nach Micklagard (Constantinopel) zur Beschaffung von Seide, Gewürzen, Weihrauch, Edelsteinen und von Kunsterzeugnissen aller Art, besonders der Metall- und Webetechnik. — Auf dem Wasser beengte die Seeräuber kein Gesetz, keine Macht hinderte ihr Treiben. Erst der erstarkende Arm der Hansa konnte allmählich dem Unwesen Einhalt gebieten und die Entwicklung von Handel und Wandel unter seinen Schutz nehmen. — Zwar vermag die Geschichte keine besonderen Thatsachen anzuführen, aber wir müssen unbedingt annehmen, daß auch die Bornholmer Seeraub trieben und ihre wohlgezümmten Fahrzeuge ausrüsteten, wenn der Frühlingsturm das Eis zwischen den Klippen zerbrach. Dann wurden die Segel gehißt, die Ruder eingelegt, und hinaus ging es zu Handel und Raub, je nachdem. — Die gut befahrbare durch ein riesiges Felsenthal gebildete Wasserlinie nördlich der Insel — das oben schon genannte Hammerwasser — ist der Schauplatz manches schlaue vorbereiteten Ueberfalles aus sicherem Versteck gewesen. Die aus vorchristlicher Zeit herstammenden im Schutze von Stümpfen und Mooren liegenden Ringwälle, in welche sich das bedrängte Volk zurückzog, sind jedenfalls als die Kampfstätten zu betrachten, wo die Bewohner der benachbarten Küsten, besonders Pommerns, Vergeltung für angethanes Leid bei kriegerischen Landgängen und Ueberfällen auf See an den Bornholmern übten. Man vergalt damit eigentlich nur Gleiches mit Gleichem; wo Recht und wo Unrecht in solchen Fällen war, danach fragte jene vom Waffenlärm durchtoste Zeit nicht — Gewalt ging vor Recht. Wir sehen dann auch im Norden wie überall in Europa als Grundbedingung cultureller Entwicklung die Nothwendigkeit wehrhafter Anlagen zum Schutze von Land, Hab und Gut. Sicher kann man auch die hier zu beschreibenden Bauten, deren Programm offenbar kaum irgend eine Beziehung zu den sonstigen mittelalterlichen Kirchen zeigt, nur aus den Zuständen ihrer Erbauungszeit (etwa 12. Jahrhundert) begreifen. Die immerhin einsame Lage der Insel und die rohe Selbständigkeit der Bevölkerung hat lange Zeit die Annäherung der Sendboten der Kirche aufgehalten und das Eindringen des Christenthums erschwert.

Der Beherrscher der Reiche Dänemark, England und Norwegen — König Knud, — war um das Jahr 1000 selber zum Christenthum übergetreten, da er mit weit ausschauendem Blicke erkannt hatte, daß in dem Christenthume allein die Macht läge, welcher die Zukunft gehörte. Er war es auch, der die sich gegenseitig bekriegenden Nordvölker aus trostlosem Wirrsal einem lang ersehnten Frieden zuführte und so die allgemeine Verbreitung des Christenthums in den von ihm beherrschten Landen einleitete.

De Thurah sagt in seinem Werke im Capitel „Geschichtsbeschreibung Bornholms“: „Anno Christi 1060, als König Svend Estrithsøn über ganz Dänemark regierte, soll die christliche Religion hier zu Lande eingeführt sein, was Adamus Bremensis in seiner Chorographia Scandinaviae bezeugt, indem er meldet, daß zu dieser Zeit alle

der von Nordmännern heimgesuchten oder eroberten Inseln und Landestheile des nordischen Archipels.

dänischen Inseln das Christenthum angenommen hätten und unter ihnen „Holmen“, welches nicht weit von Schoonen und Gulland liegt.“ Er erklärt ebendasselbst, dafs der Schoonische Bischof Eginus diese Inselbewohner (Oe-Boere) von der Götzenanbetung zur christlichen Religion bekehrt und sie auch dahin gebracht habe, dafs sie nach dem Abbruch und der Zerstörung ihrer Götzenbilder mit wahrer Buße und Reue über ihre frühere Blindheit die Taufe angenommen hätten.

Die Einführung der neuen Lehre auf Bornholm erforderte den ganzen Wagemuth der Missionare, deren Bemühung, Zucht, Ordnung und Gesittung nach den Vorschriften des christlichen Glaubens unter der sich mit Gewalt widersetzenden Bevölkerung zu verbreiten, mehrfach vergeblich war. Ihre schwierige Bekehrungsarbeit hatte erst dann mehr Erfolg, als sie die längst erprobte Taktik auch hier anwandten, die neue Lehre dem alten tief sinnigen heidnischen Glauben anzupassen.³⁾ Es liefs sich dies nicht anders, als durch die Ueberzeugung beim Volke bewirken, dafs die Asen doch schwächere und unzuverlässigere Götter wären, als die Heiligen des Christenthums. Unter der Einwirkung solcher Vorstellungen verblasste der alte Götterglaube allmählich, und alsbald vertauschten die Apostel des Nordens den alten Heldengott mit dem heiligen Martin oder dem Erzengel Michael, die von nun ab gegen Kriegsgefahr oder vor Beginn einer Schlacht angerufen wurden. Thor, der Landese von Norwegen und Island wurde gleichbedeutend mit dem heiligen Olaf, mit Christoph und vornehmlich mit Petrus, den man in derselben Weise verehrte, wie den alten Gewittergott, der ja auch mit seinem Hammer den Himmel aufschlofs und den Bauern und Knechten, den vielgeplagten „Trällen“, Aufnahme in sein Trudheim gewährte. Olafs Name hat sich auf Bornholm noch bis heutigen Tags in der Benennung der Oleskirche erhalten. Die Nylarskirche aber war dem St. Nikolaus — gleich Wodan Patron der Schiffer — geweiht. Er fand, wie Wodan, der Seelenführer auf den Friedhöfen Verehrung. — Besonders freudig kam man bei dem überall vorhandenen Bedürfnisse nach kriegerischem Schutze der Gestalt des heiligen Michael entgegen, der schliesslich vollständig mit der königlichen, aus dem germanischen Heldengeist geborenen Gestalt Wodans verschmolzen wurde. Ihm waren die ersten Kirchen fast ausnahmslos geweiht. Deshalb finden wir auch im Mittelalter, im Norden, wie im Süden, überall wo Skandinavier wohnten und sich festsetzten, eine übergrofsse Zahl Michaeliskirchen. —

Auch die Bornholmer Rundkirchen sind, wie gleich dargestellt werden soll, ein schlagender Beweis dafür, zu welch

3) Noch heute erscheinen die altgermanischen und nordischen Götter in vielen Ortsnamen, bei den Wasserquellen, in den Bezeichnungen der Wochentage usw. Es ist wohl auch kein Zufall, dafs die Kirche die Gegensätze der abnehmenden und der wachsenden Sonne mit Johannes und Christus personificirte („er mufs wachsen, ich mufs abnehmen“).

eigenartigen Mitteln die Kirche greifen mußte, um ihren Platz inmitten der wilden Bevölkerung zu behaupten. —

Die ersten Sendboten der Kirche mußten freilich mangels geeigneter Räumlichkeiten dem zu bekehrenden Volke unter freiem Himmel predigen. Wie es heifst, soll einer der ältesten Missionare der Insel, John mit Namen, jenen eigenthümlich gestalteten, nach dem Meere zu offenen Felskessel inmitten einer gewaltigen, hochmalerischen Einbuchtung an der Westküste, in der Nähe der heutigen Ruthskirche, für seine Ansprachen an das Volk auserwählt haben⁴⁾.

Kirchliche Bauten aus jener frühen Zeit, als die christliche Lehre noch nicht ganz gefestigt schien, sind nicht mehr vorhanden. Wahrscheinlich waren sie auch nur von geringerem Umfange und aus wenig haltbaren Baustoffen, flüchtig und ohne besondere Kunstfertigkeit errichtet⁵⁾.

Die Rundkirchen mit ihrem trotzigen Aussehen und den mächtigen, massigen Ringmauern fallen sicher schon in die Zeit, in der die Einführung des Christenthums auf der Insel wenigstens äußerlich bereits allgemein durchgeführt war. Das war aber auch jene Zeit der höchsten Gewalt der abendländischen Kirche, insofern als sie neben der Befestigung des Glaubens das Streben nach politischer Macht kräftig und rücksichtslos durchführte. Das erste Jahrhundert nach dem Auftreten Eginos von Lund ist denn auch ausgefüllt mit kriegerischen Verwicklungen des Clerus mit den dänischen Herrschern, die Bornholm als zu ihrem Reiche gehörig betrachteten. Trotz des Friedensschlusses zwischen dem dänischen Könige Svend Grathe und dem sehr streitbaren Erzbischof von Lund, im Jahre 1149⁶⁾ gab es viele Fehden und Streitigkeiten,

die nur zu gut beweisen, wie sehr die geistlichen Herren auf ihren weltlichen Vortheil bedacht und ihre Herrschaft über die ganze Insel, im offenen Widerspruche mit den Rechten der angestammten Besitzer, auszubreiten bemüht waren. Dies gelang ihnen endgültig Ende des 13. Jahrhunderts. Unter der Oberhoheit des schwedischen Episkopats bildete sich auf Bornholm eine vom Stuhle Petri sanctionirte Macht, die ihre Selbständigkeit mit allen Mitteln, oft unbekümmert um päpstliche Dogmen und Erlasse, durchführte und gegen die Nachbarstaaten vertheidigte. Dieser Zustand, welcher naturgemäß ständige Kämpfe zur Folge hatte, dauerte bis zum Jahre 1523,

4) Die sog. St. John-Capelle.

5) Die einzigen Merkzeichen, die aus jener ganz frühen Zeit auf uns gekommen sind, bilden die Begräbnisplätze. Während vorher die Todten verbrannt und ihre Aschenreste in Urnen beigesetzt wurden, mußte mit der Einführung des Christenthums diese heidnische Bestattungsweise aufhören. Die Leichen wurden nun unverbrannt in Gräbern, die aus Rollsteinen hergestellt und mit einem Erdhügel oder mit schweren Steinen bedeckt waren, bestattet.

6) de Thurah sagt darüber: Omtrent 100 Aar derefter, nemlig Ao. 1149 har Kong Svend Gratehede, Kong Erich Emunds Søn, lagt de trende Dele af Landet under den Lundiske Erke-Biskop-Stoel, saa at alene den øvrige fjerde Part af Landet, blev kongen forbeholden, hvilken Gave han gjorde for at forlige sig med Erke-Biskop Eschild, som han for Mistankes Skyld havde i en kurv ladet ophidse under Hvelvingen af Lund-Kirke.

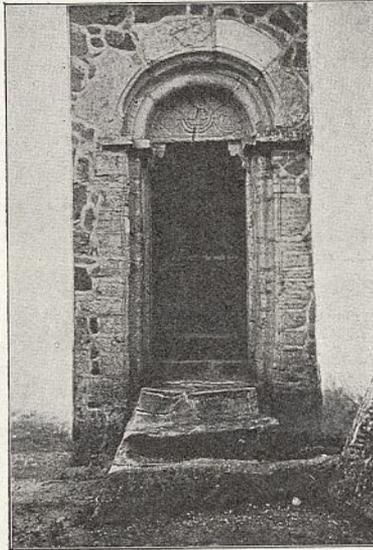


Abb. 6. Osterlarskirke.
Eingangsthür mit den einzigen ornamentalen Verzierungen im Bogenfelde, die an den Rundkirchen vorkommen.

wo König Christian II. Bornholm einfach besetzte und mit der Krone Dänemarks für immer verband. Die Zeit war im Laufe der Jahrhunderte eine andere geworden, die Kraft des Papstthums allmählich versiegt und die Reformationsbewegung in Gang gekommen. 377 Jahre hindurch hatte also die Geistlichkeit hier geherrscht und während dieser Zeit volle Landesoberhoheit geübt, Gerechsamte ausgegeben, Beamte eingesetzt und Adelsbriefe verschenkt.

Um den Besitz Bornholms fand demnach Jahrhundertlang ein heißes Ringen statt. Der Kampf der Geistlichkeit, welche eine von der göttlichen Weltordnung gewollte Culturaufgabe zu lösen wähnte, gegen die Uncultur war erfolgreich — nur erscheint es dabei oft fraglich, wer zuweilen ungerechter und unchristlicher gehandelt hat, — Christen oder Nichtchristen.



Abb. 7. Kirchhofsthür der Nykirche.

4. Allgemeines über die alten Steinkirchen Bornholms.

Die noch sichtbaren Denkmäler aus der Zeit nach der Bekehrung Bornholms sind die noch vorhandenen alten Steinkirchen. Im ganzen giebt es deren — einschliesslich der vier Rundkirchen—noch 15. So schmucklos

und einfach diese Baulichkeiten erscheinen, so urwüchsig und eigenartig ist ihre Durchbildung. Leider können sie alleamt mangels künstlerischer Verzierungen oder geschichtlicher Anhaltspunkte nur unsicher datirt werden — auch die Rundkirchen nicht. Nur in einer alten Angabe aus dem letzten Viertel des 12. Jahrhunderts über die Anzahl der Kirchen in den verschiedenen Landestheilen Dänemarks wird gesagt, daß auf Bornholm deren 14 wären. Es wird also gegenwärtig nur eine mehr gezählt.⁷⁾

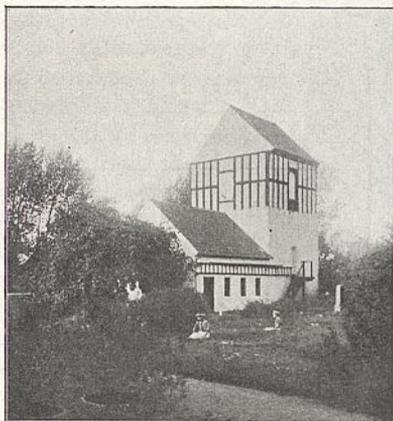


Abb. 9. Glockenhaus der Nykirche.
(Fachwerk ohne Schwelle).

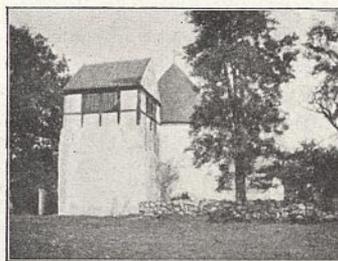


Abb. 8. Glockenhaus der Nylarskirche.

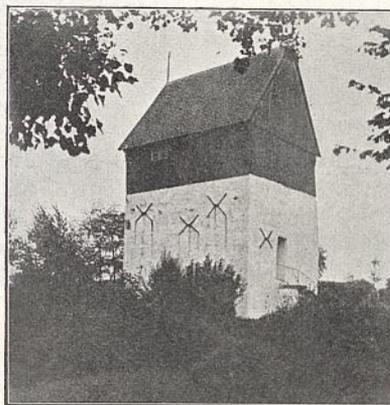


Abb. 10. Glockenhaus der Osterlarskirche.

Bemerkenswerth ist, daß keine von ihnen an der Küste oder in den Städten liegt, welche letztere gegründet wurden, nachdem vom 14. Jahrhundert ab das Seeräuberunwesen unterdrückt und friedliche Schifffahrt an dessen Stelle getreten war. Erst, als mit dem Aufschwung von Handel und Wandel Fischeransiedelungen und Städte an der Küste um die Insel herum entstanden waren, bauten diese ihre eigenen Kirchen, ohne Zweifel aber auch erst, nachdem sie als selbständige Ortschaften von der dänischen Regierung anerkannt waren und sich eine Zeit lang mit Capellen begnügt

hatten. Die vorhandenen Stadtkirchen sind daher viel jüngeren Ursprungs. — Die alten Kirchen stehen dagegen oben auf dem Hochplateau der Insel und ihr Standort ist bestimmend für die noch heute geltende Pfarreintheilung gewesen.

Diese erscheint demnach als das Ergebnis einer gewissen, seitens der Geistlichkeit für nothwendig erachteten Ordnung und Gliederung des jung bekehrten Volkes nach Kirchenbezirken. Unmittelbarer Anlaß hierzu war wohl der Umstand, daß die alten Kirchen die Versammlungsorte der Männer bildeten, wohin sie von ihren

weit zerstreut liegenden Einzelbesitzungen — den sog. Holmen — zusammenkamen, um gemeinsame Angelegenheiten zu beraten und im Anblick des heiligen Altars unter Ueberwachung durch die geistlichen Herren Händel zu schlichten und zu Gericht zu sitzen. — Das Gotteshaus war der Mittelpunkt des öffentlichen Lebens.⁸⁾

5. Gleichartigkeit der Bauanlage bei den vier Rundkirchen.

Auf einer Wanderung über die Insel lernt man gemeinhin zuerst die Oleskirche und die Osterlarskirche auf dem nördlichen Theile der Insel kennen, später die Ny- und die Nylarskirche, die mehr nach der Südwestküste hin stehen. Alle gleichen einander in Bezug auf ihre Anlage fast voll-

7) Die Kirchen Bornholms mit meist sehr alten Thürmen von rechteckigem Grundriß und daranschließenden Langhäusern aus späterer Zeit heißen: Ibsker, Bodilsker, Knudsker, Ruthsker und Rökirke. — Die Aakirke ist ursprünglich mit ihrer aus Tonnengewölben bestehenden dreischiffigen Anlage im Erdgeschoß m. E. auch eine Thurmkirche von ähnlicher Zweckbestimmung wie die Rundkirchen gewesen und an ihrer Ostmauer war vermuthlich ein kleiner Chor, ähnlich dem bei den Rundkirchen, angelehnt. Jetzt besitzt sie ein zweischiffiges Langhaus und einen mit einem Kreuzgewölbe überdeckten Chor. Die Anlehnung von Langschiffen war bei den Rundkirchen mit größeren technischen Schwierigkeiten als bei diesen im Grundriß rechteckigen Kirchen verknüpft und ist daher unterblieben.

8) Noch heute finden sich an den steinernen Umwehrungen, welche die Friedhöfe einschließen und ungefähr den das Gotteshaus in der Vorzeit umgebenden Vorhofsmauern (Zwinger, Viehhof) entsprechen mögen, eine Anzahl eiserner Ringe zur Befestigung der Fuhrwerke der zum Gottesdienst geeilten Einwohnerschaft. Hieraus läßt sich der Rückschluß ziehen, was allerdings auch aus anderen Thatsachen hervorgeht, daß die Alten vor den Kirchen ihre Märkte, wo Waaren getauscht und gekauft wurden, abhielten.

ständig (Bl. 58 und 59 im Atlas). Die Hauptmasse bildet ein im allgemeinen runder, mit spitzem, kegelförmigen Dache versehener Thurm, welcher in drei Stockwerken, deren unterstes

Als merkwürdigster Theil der ganzen Bauanlage ist der durch alle Stockwerke hindurchgehende Mittelpfeiler anzusehen. Am befremdlichsten wirkt diese Mauermasse in der

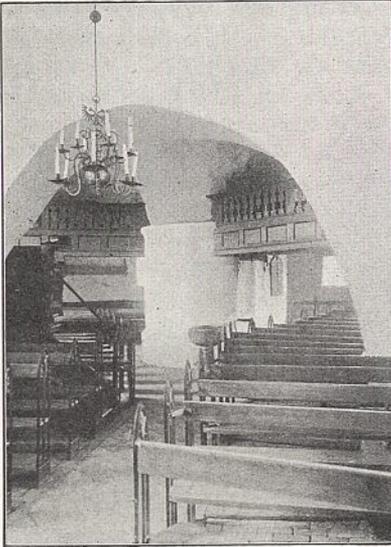


Abb. 11. Inneres der Nykirche mit dem Emporeneinbau.



Abb. 13. Inneres der Osterlarskirche vom Chor aus gesehen.



Abb. 12. Inneres der Nylarskirche vom Chor aus gesehen.

allein den eigentlichen Kirchenraum vorstellt, getheilt ist. Nur die Nykirche hat zwei Geschosse; das dritte ist entweder nie ausgeführt oder, nachdem es verfallen war, beseitigt. — Bei der eigenthümlichen, thurmartigen Gestalt der Bauwerke liegt die Annahme nahe, daß Glocken in den hohen Dachgeschossen untergebracht seien oder wenigstens früher dort untergebracht gewesen wären. Dem ist jedoch nicht so. Die Glocken sind einmal viel älteren Ursprungs, als die jetzigen Dächer und ferner schon von Anfang an in einem besonderen zur Seite gelegenen Glockenhaus aufgehängt, welches im Untergeschosse meist massiv, im Obergeschosse, der eigentlichen Glockenstube aber stets aus Holz- bzw. Fachwerk (ohne Schwelien, siehe Priests: Reste alter Holzbauskunst aus Hinterpommern und Bornholm. Die Denkmalpflege II. Jahrg. 1900) besteht (Text-Abb. 8 bis 10). Zur Zeit der Erbauung der Rundkirchen war überhaupt die Sitte, die Umwohner durch Läuten von Glocken zum Besuche des Gottesdienstes aufzufordern, auf Bornholm noch nicht bekannt⁹⁾.

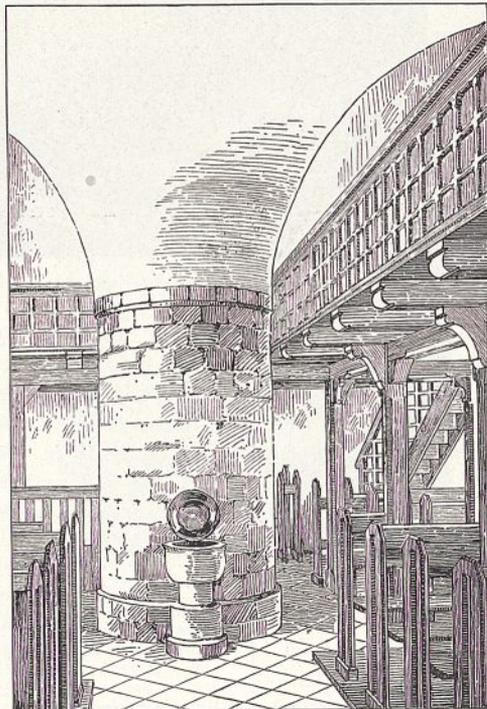


Abb. 14. Inneres der Oleskirche vom Chor aus gesehen mit dem Emporeneinbau.

unteren eigentlichen Kirchenhalle. Den unbefangenen Beschauer überrascht es, den an und für sich schon kleinen Raum noch durch einen Steinklotz eingeeengt und den Blick nach dem Chore verdeckt und versperrt zu sehen. Bei der Osterlarskirche ist an Stelle dieses Mittelpfeilers sogar ein ringförmiger Einbau getreten, der gleichfalls in allen oberen Stockwerken wiederkehrt¹⁰⁾. In erster Linie führte die geringe technische Fertigkeit der Werkleute, die noch nicht vermochten, ein einziges Kuppelgewölbe über den ganzen Raum zu spannen und dessen schwer zu bewältigendem Schube gegen die Außenmauern zu begegnen, dazu, die Hälfte der Deckenlast auf einen innern Pfeiler zu lagern (Text-Abb. 11 bis 14). Hauptsächlich ist es den Erbauern aber wohl darauf angekommen, die Stockwerkhöhen auf das geringste, gerade noch notwendige Maß einzuschränken und die Möglichkeit des Aufbaues von drei voll ausnutzbaren Geschossen über einander bei nicht allzu-großer Mächtigkeit des Bauwerks zu erlangen. Beträgt doch die Spannweite des Gewölbes und somit auch

9) de Thurahs Beschreibung der Glocken findet sich am Ende dieses ersten Theils als Anhang. — Die ersten relativ kleinen Kirchenglocken wurden im XII. Jahrhundert gegossen.

10) Nach der Querschnittszeichnung bei Laurids de Thurah hätten die oberen Stockwerke in der Mitte noch weitere ringförmige Untertheilungen gehabt (siehe Osterlarskirche).

die Höhe — der Stich — desselben bei Ausführung eines Mittelpfeilers nur die Hälfte derjenigen eines frei auf den Umfassungswänden aufliegenden Kugel- oder Kuppelgewölbes.

Der Mittelpfeiler¹¹⁾ hatte aber, aller Wahrscheinlichkeit nach, noch einen weiteren technischen Zweck. Man gebrauchte ihn als Unterstützung für einen steinernen oder hölzernen, aus dem Dache herausragenden Aufbau — einen Luginsland.

Oben in der Laterne befand sich wohl dauernd ein Wächter, der Umschau über Land und Meer hielt und die Bewohner zur Hülfe rief, wenn auf dem Meere Einen von ihnen ein Unglück betroffen hatte, der sie aber auch alarmierte, sobald feindliche Seefahrer zu einem Raub- oder Plünderungszuge sich der Insel näherten. Da dieser Dachaufbau seit der Wiederinstandsetzung der Kirchendächer im vorigen Jahrhundert (um 1722; de Thurah hat die ursprüngliche Form der Dächer also auch nicht mehr gesehen) fehlt, so kann man heutzutage nur von den oberen Stockwerken Umschau halten; selbst aber von diesem niedrigeren Standpunkt aus ist es bei allen vier Rundkirchen möglich, den vorliegenden Küstenstreifen und eine große Meeresfläche bequem zu übersehen.

Die Aufsenmauern des Hauptbaues sind 1 bis 1½ m stark; in diesen liegen übereinstimmend bei allen vier Kirchen die Treppen, die in einfachster Art aus oft sinnreich übereinander geschobenen, aber unbearbeiteten roh gesprengten Granitstücken ausgeführt sind. Merkwürdiger Weise nehmen diese in der dicken Mauermaße eingebauten nur 60 bis 70 cm breiten Treppen stets im Chor der Kirchen ihren Anfang. In den Querschnitten der Osterlars- und Oleskirche bei de Thurah sind Spindeltreppen eingezeichnet, die — weil zu eng und unpassierbar — auf einer irrtümlichen Annahme beruhen müssen.

6. Veränderungen an der Substanz der Rundkirchen.

Mancherlei bedeutsame Spuren weisen noch auf weit zurückliegende einschneidende Veränderungen an dem Bestand der Rundkirchen hin, die, wie aus der Ungleichheit der dazu verwandten Baustoffe und der höheren oder geringeren Vollkommenheit der technischen Ausführung hervorgeht, zu verschiedenen Zeiten und unter allerlei eigenartigen Umständen, jedenfalls lange vor den de Thurahschen Aufnahmen, stattgefunden haben müssen.

11) Die Kirchen zu Bernde auf Seeland und zu Thorsager, die statt des massiven Pfeilers einen auf vier Säulen ruhenden durchbrochenen mittleren Einbau zeigen, bestärken diese Annahme durchaus. Vgl. Abbildungen in: Die Vizelskirchen von Dr. Richard Haupt 1888. Seite 31, 32, 33 und 34 und Seesselberg.

Im Laufe der Jahrhunderte nämlich geriethen die Rundbauten in Verfall; das geschah einmal durch den Druck der Gewölbe, durch die wenig sorgfältig ausgeführte Arbeit, dann aber auch infolge von Verwitterung und schliesslich durch schlechte bauliche Unterhaltung. Einzelne Schalen des Mauerwerks lösten sich los und da die vorgenommenen Ausflickungen nicht festlagen, stürzten sie, den Schaden nur noch verschlimmernd, herab. Später sind ganze Mauertheile niedergefallen¹²⁾. Da hat man denn in aller Hast und Eile, oft sogar vor Fensteröffnungen, meist aber ohne genügende Grundmauern und ohne Verband mit dem Kernmauerwerk, übermächtig starke massige Strebepfeiler, welche die ent-

standenen Risse schliessen und weitere Einstürze verhüten sollten, vorgelegt und die Mauern mit Eisenankern gespickt. Leider sind alle diese Massnahmen wenig sachverständig durchgeführt und daher fast zwecklos gewesen. — Mit der Zeit wurden ferner an allen vier Kirchen neue Eingänge¹³⁾ hergestellt und sog. Waffenhäuser (Vaabenhuse) — einige davon in Fachwerk und Ziegelstein — (vgl. de Thurahs Aufnahmen) — angelegt; die letztere Bezeichnung soll mit dem scharfen Gebot der Geistlichkeit für die männlichen Kirchenbesucher zusammenhängen, in diesen Hallen vor dem Eintritt in den eigentlichen Kirchenraum die Leibeswaffen abzulegen. Diese Sitte bestand auch in anderen Ländern. Die Heiligkeit des Ortes schützte in früher Zeit keineswegs immer vor entflammter Leidenschaft. Bis in die Kirchen wurden Flüchtlinge verfolgt und dort niedergemacht — und am Altare kam es, — wie anders-

wo —, trotz des Asylrechtes zu blutigen Zusammenstößen¹⁴⁾.

Nach Einführung der Reformation brach man meist auf der Südseite der Aufsenmauern große Fenster zur besseren Lichtzuführung ein. Der früher nur kleine Triumphbogen nach dem Chore hin wurde erweitert, — so z. B. in der Nykirche, um der Gemeinde einen freieren Einblick nach dem Altare zu eröffnen. — Auch Kanzeln wurden aufgestellt (Text-Abb. 15 u. 16).

12) Nye-Larsker. Auf der westlichen Kirchenmauer las de Thurah diese Inschrift: Anno 1661 am Ostermontag fiel die westliche Mauer an dieser Sancte Nikolaikirche herunter, welche wieder aufzuführen 400 baare Thaler kostete, und damals war der ehrenwerthe und wohlgelehrte Herr, Mads Michelsen Kirchspielfarrer, welcher den 30. September Ao. 1663 starb und der wohlgeachtete Herr Mads Hinse Kirchencurator.

13) Aufsen auf der Kirchenthür der Osterlarskirche las de Thurah diesen Spruch: Meritum meum mors Mediatoris mei.

14) Nach dem Rechte der Germanen hatte der Geschädigte die Wahl zwischen Rechtsverfahren und Selbsthilfe; letztere, die Fehde, war zulässig, wurde aber durch die Sitte und das Gebot der Obrigkeit beschränkt. Gewisse Orte wurden als „befriedet“ erklärt: Kirchen, Kirchhöfe, Gerichtsstätten und das eigene Haus, das selbst der Richter nicht unerlaubt betreten durfte.

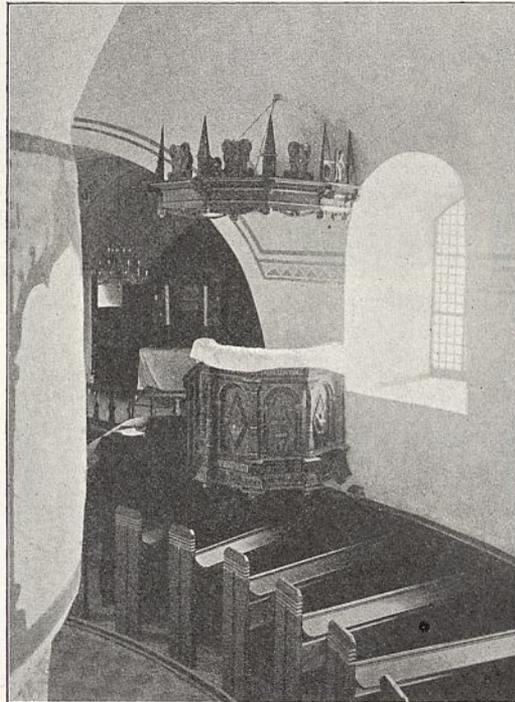


Abb. 15. Kanzel in der Osterlarskirche.

Neuerdings baute man dann in Höhe der Kämpferlinien der Ringgewölbe hölzerne Galerien ein und schuf so Platz für die mit den Jahren größer gewordene Gemeinde. Die Kirchenfußböden¹⁵⁾, die ehemals aus Steinfliesen bestanden, sind aufgehöhht worden, nachdem durch die Anlage der Friedhöfe rings um die Kirche herum der Erdboden sich allmählich gehoben hatte. Man belegte sie, leider sehr zum Nachtheil der schlichten Wirkung der altherwürdigen Räume, mit gelben und mit schwarzen gebrannten Thonplatten in Musterung (Text-Abb. 14). — Alle diese baulichen Zuthaten und Umbildungen sind noch klar erkennbar und von solcher Art, dafs man sich ein Bild von dem Zustande machen kann, bevor die Neuzeit ändernd eingriff.

Diejenige Veränderung, welche das Aeußere am meisten umgestaltete, von dem Laienauge aber am wenigsten bemerkt wird, ist durch die Herstellung neuer Bedachungen im Anfang des vorigen Jahrhunderts hervorgerufen. Allerdings sind auf diese Weise vier eigenartige Denkmäler der nordischen Baukunst im wesentlichen erhalten geblieben. Beklagenswerth dabei ist nur, dafs das charakteristische Bild der Bauten, in welchem das Dach die allerbedeutendste Rolle spielt, dadurch vollkommen verwischt wurde. Bevor die Zimmerer das Gespärre für die neuen Kegeldächer aufbrachten, veränderten die Maurer den ehemaligen Zustand der oberen Theile der alten Ringmauern; sie brachen ab, fügten hinzu und bildeten alles, was nicht für das neue Dach zweckdienlich schien, um. Es wurden dabei stets die äußersten Mauern zur Auflagerung der Sparrenköpfe gewählt — ganz gleich, ob dadurch das ursprüngliche Aussehen des Daches und der unter diesem vorhandenen Räume vollkommen verwischt wurde oder nicht. Es kam eben nur darauf an, die bestehenden Mauermassen so weit als möglich schützend zu überdecken.

Die Nykirche zeigt keine Spuren der früheren Dachanlage mehr, da sie nur noch zwei Stockwerke besitzt. Die Osterlars- und die Nylarskirche ähneln einander in der Grundrissanlage und in der

15) Laurids de Thurah erzählt, dafs zu seiner Zeit im Fußboden der Kirchen Leichensteine sich befunden hätten. — Seite 54, 55.

„Zu Füßen des Altars in dem Mittelgange von Osterlars liegt ein Leichenstein, auf dem stehet: Herr Nielsen Some, geboren in Seeland 1626 usw. starb im Alter von 46 Jahren den 29. September 1672. Unter dem Stein liest man diesen Spruch:

„Ut quos ante torus tumulus fit jungit & unus.
Unus & in coelis stat ut omnis amor.“ —

Zeitschrift f. Bauwesen. Jahrg. LI.

Dachanlage (Abb. 8 bis 14 Bl. 58 u. Abb. 7 bis 14 Bl. 59). Bei beiden läuft im obersten Stockwerke an der gegenwärtigen äußeren Mauer ein mit Steinfliesen belegter, etwas nach außen geneigter Gang (er fehlt bei de Thurah) entlang, der ehemals offene, jetzt zugemauerte „Speigatter“ oder Ausflüßlöcher zur Entwässerung, ähnlich den Ausgüssen an der Reeling bei Schiffen, besafs.

Die Brüstung dieses Ganges bestand aus steinernen Zinnen in einfachster Ausführung, deren Lücken und Scharten in späterer Zeit, wahrscheinlich aber erst bei Gelegenheit der Aufbringung der jetzigen Bedachung mit Feldsteinen oder Ziegeln geschlossen worden sind.

Bei der Oleskirche läßt die ganze Beschaffenheit des obersten Geschosses nicht auf eine Zinnenanlage schließen. Es fehlt nämlich der äußere Umgang und als Ersatz desselben hat die Umfassungswand neun schräg zulaufende in den Fußboden etwas eingesenkte Oeff-

nungen, die zum Auslug dienen konnten, und gerade so hoch sind, dafs ein Mann darin stehen kann. Es scheint allerdings, als wenn bei der Instandsetzung des Bauwerks unter dem Pfarrer Christopher Müller (1713 bis 1723), worauf in Eisen geschmiedete Buchstaben außen unter dem Dache hindeuten (K. V. H. M. S. Anno 1722. S. R. H. C. M. Anno 1722), das Mauerwerk in geringerer Stärke, als das alte, aufgehöhht worden sei. Ein zwischen altem und aufgehöhhtem Mauerwerk befindliches Stück Holz wird als Mauerlatte des früheren Gespärres gedeutet. — Alles Weitere über die Bauart und die Neigung der Kegeldächer geht aus den Abbildungen auf Blatt 58 und 59 im Atlas hervor.

Schließlich mag noch erwähnt werden, dafs de Thurah eine Anzahl Fahnen, Degen und Brustpanzer, meist aus dem 17. Jahrhundert, in den Kirchen aufgehängt sah, die er genau beschreibt, von denen aber nichts auf unsere Tage gekommen ist.

* * *



Abb. 16. Kanzel in der Nykirche.



Abb. 17. Ansicht des Chors in der Oleskirche.

Seite 106. „Auf dem Fußboden im Chore von Olesker findet sich ein Leichenstein mit dieser Aufschrift: Hier unten liegen des ehrlichen und wohlgeborenen Herrn Lieutenants Meyer seine Gebeine, welcher starb auf Myregarden, als man schrieb des Gottessohnes Jahr 1500. — Mitten im Kirchenfußboden liegt ein Leichenstein mit dieser Aufschrift: Anno 1635 den 14. Januar starb der ehrenwerthe und wohlgelehrte Herr Niels Andersen Juul, Kirchspielpfarrer zu St. Oles- und Allingekirche usw. — Auf dem Kirchhofe, draußen vor dem Thore des Waffenhauses, liegt ein Leichenstein mit dieser Inschrift: Anno 1590 den 16. Februar ist begraben der wohlgelehrte Herr Ingvar Christensen Probst auf Bornholm und Kirchspielherr in St. Ols und Allinge Gemeinden. Vice memor Leti 1590.“

Anhang.

Nach de Thurah. Aus dem Dänischen ins Deutsche übersetzt.

1. Im Glockenhouse der Osterlarskirche sind nach de Thurah (Seite 55 u. 56) zwei Glocken, auf deren größter man den Spruch lesen kann:

Herr Holger Rosencrantz, der wohlgeborene Herr, Gouvernör über Bornholms Land, bewilligte meine Herstellung und Ueberführung nach der Laurentiikirche. Ich erinnere mit meiner lieblichen Stimme einen Jeden daran, Gottes Wort nicht zu vergessen. Mein Erzeuger (Factor) Christen Larsen hat mich zu Gottes Ehre gießen lassen als man schrieb 1640.

Herr Thomas Michelsen W. P. Nr. Lr. T. M.
Arndt Kleinmond me fecit in Lübeck.

Unten auf dieser Glocke steht:

Venite ad Domini Domum, audite Christi Evangelium, colligite hic semen gratum quod in vestrum Commodum cedat atque gaudium sempiternum.

Auf der kleinen Glocke liest man diese Inschrift:

Anno 1684, als der hochedle und wohlgeborene Herr Oberst Bendix van Hatten Oberkommandant und Amtmann hier zu Lande war, und Herr Jörgen Jensen Sode Kirchspielfarrer hier in der Kirche war, ist diese Glocke durch Paul Koefod nach dem Festlande gebracht und umgegossen zur Ehre Gottes und zum Besten der Osterlars-Gemeinde usw.

Arndt Kleinmond me fecit Lübeck.

2. Nyker. Seite 82. Auf der ältesten Glocke findet man folgende Inschrift:

Diese Glocke ist angeschafft durch einen Dorfkirchensteuer-Ueberschufs und eine Kirchspielszulage anno 1639. Patron Friedrich Günther, Priester Herr Henrich Wreden &c.

Oben steht: *Me fecit Claves van Dam.*

Auf der neuesten und größten Glocke steht zu lesen:

Rege Friderico IV Gubernatore Nicolao West, Praeposito Johan Ancker, Pastore Johanne Marcher, Curatore Johan Thoersen.

Zu unterst liest man auf der Glocke:

Auf dem Königsthron saß Friedrich der Vierte, Gottes Evangelium lehrte uns Bischof Christen Worm, von der Landesobrigkeit war der edle Oberst West, Landesprobst Hans Ancker und Priester zu Nyker Hans Marker. Seit mein Bruch curirt wurde, welcher mir viele Schmerzen verursachte, bin ich jung

und heil, das hört man an meinem Klange und mein Gott soll nicht vergessen werden. Nach der Kirche ist unser Gang.

. 3. Olsker. Seite 107. Auf der großen Glocke steht:

Sieh' eine Wittve, welche sich eine besondere Kammer oben im Hause eingerichtet hat und spielt dem Herrn auf Cymbeln.

Als ich, selbst eine Wittve, für eine verstorbene Wittve klang Voll Leid für ihre Leiche, mußte ich, die Macht dahingeben. Aber mein Fürsorger Anders der Schmied, dachte daran, daß ich entzwei war.

Und ich wurde geheilt und klang so schön wie einst. Damals war Vater des Landes der große Friederich Und Bischof von Königs Gnaden Doctor Bornemand. Und des Landes Statthalter Oberst Woldemar Reetz.

Anno MDCCIII.

Auf der anderen Seite steht:

Jens Hansen fecit Daniel Henrich Graedenar Arndt Thorkuhl Ao. 1703.

Auf der kleinen Glocke, welche von der Gemeinde von einem Schiffe gekauft wurde, das von Danzig kam und bei Allinge strandete, steht dieses:

J. W. Gedani Ao. 1746.

Sit nomen Domini benedictum, me fecit — — —

Auf der einen Seite sieht man Maria mit dem Kinde auf den Armen, auf der anderen Seite steht Christus mit der Siegesfahne.

4. Ny-Larsker. Seite 68.

Mathias Benningk me fecit; laudate Deum in Cimbali bene sonantibus: jubilationibus Anno 1580.

Auf der kleinen Glocke steht:

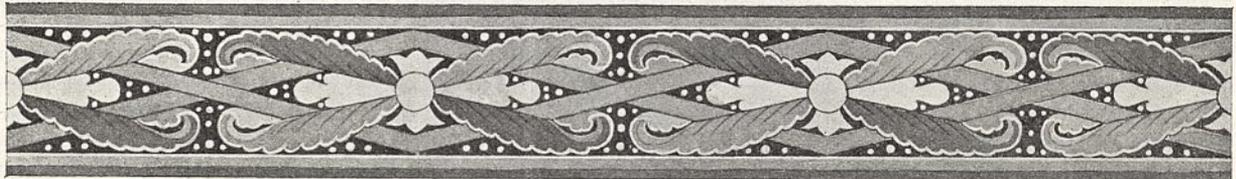
König Friedrich IV., Gouverneur Woldemar Reetz, Kirchspielfarrer Herman Jörgensen-Sode, auf Bornholm.

Wenn die Glocken festlich klingen, laßt uns nicht bange werden Sondern denken, Zeit ist's in des Herren Haus zu gehen.

Daher o Herr komm' bald mit deinem Posaunenlied

Und wecke uns vom Staub' zum ew'gen Himmelsfrieden.

Die meisten Glocken stammen also aus dem 17. Jahrhundert und sind in Deutschland gegossen. Die früheste datirt vom Jahre 1580.



Bandornament aus der Nylarskirche.

II. Entstehung der eigenartigen Form und Versuch einer Reconstruction der Rundkirchen.

1. Mißlingen der Herleitung aus byzantinischen Rundbauten.

Im frühen romanischen Mittelalter, besonders vor dem 11. Jahrhundert, wurden Rundkirchen häufiger errichtet, als später, wo die centrale Form fast gänzlich derjenigen mit Lang- und Querschiff, nach der Gestalt des Kreuzes, wich. Trotz dieses scheinbaren Zusammenhanges sind die Bornholmer Rundkirchen dennoch völlig unabhängig von diesen Bauten errichtet.

Bis vor kurzem hielt die archäologische Forschung an der Annahme fest, daß der Typus der nordischen Rundkirchen einst denselben Weg genommen hätte, wie die christliche Lehre selber, und man war geneigt, die byzantinischen Rundbauten als Vorbilder anzusehen. Ihr Schema wäre, so gab man an, über Italien nach dem Rhein verpflanzt und auch nach dem Norden gekommen, wo es den veränderten Zwecken angepaßt und bei der geringen Fachbildung der Werkleute in roher, stümperhafter Weise nachgeahmt sei.

Man wies nach, Ansgar, der erste Heidenapostel des Nordens sei ja auch vom Rheine hergekommen, und ferner hätte man mehr als hundert Jahre hindurch Tuffsteine aus dem Brohlthale in der Eifel zu den Kirchen Schleswig-Holsteins, wie es an der Kirche zu Ripe in Dänemark erkennbar ist, und es an der leider abgetragenen Rundkirche des heiligen Michael in Schleswig nachzuweisen war, auf dem Wasserwege Rhein abwärts und über das Nordmeer bezogen. Es sollten mit dem Baustoffe auch die Bauformen in die nordischen Reiche gekommen sein. — So sehr eine solche Beweisführung im allgemeinen auch zutreffend sein mag, so wenig paßt sie auf die Entstehung der Bornholmer Rundkirchen. Die Michaeliskirche in Schleswig war thatsächlich den Baptisterien nachgebildet und daher ihre Mitteltrommel von großem Durchmesser. Sie kann aber die Brücke zu den hier in Betracht kommenden Bauten gerade deshalb nicht bilden.

Die ältesten Hauptrepräsentanten des runden Schemas waren einerseits die Taufkirchen (Baptisterien) constantinischer Zeit, anderseits die Grabeskirchen bzw. die Grabmonumente.¹⁶⁾

Bei den ersteren galt der mittlere Raum, weil dort die Taufe vollzogen wurde, als das vorwiegende Baumotiv. Entsprechend seiner Bestimmung wurde es mächtiger und höher, als der ringförmige Umgang gehalten und durch hochgestellte basilikale Oberfenster erleuchtet. Bei den Grabkirchen und Mausoleen hatte man in der antiken Zeit die Rundform angewandt, um die eigentliche Begräbnisstätte die Mitte der Bauanlage einnehmen zu lassen. Die Christen behielten die Rundform, da zwingende Gründe für das Aufgeben des Baumotivs nicht vorlagen, für ihre Grabeskirchen und die monumentalen Grabmäler bei.

Keine der Bornholmer Rundkirchen kann aber auch nur in entfernter Beziehung zu diesen Bauwerken gebracht werden, am allerwenigsten die mit einem Pfeiler in der Mitte. Auch bei der größten, der mit einem ringförmigen Einbau versehenen Osterlarskirche schlägt ein Vergleich mit den altbyzantinischen Rundbautypen fehl. Hier kann von einer basilicalen Beleuchtung des Mittelraumes, der nirgends Fenster hat und auch nie welche hat haben können, keine Rede sein. Dieser Einbau, der im Verhältniß zu dem äußeren ringförmigen Raum klein genannt werden muß, war dormal einst noch dunkler und unzugänglicher, als jetzt. Schon ein Blick auf die Thurahs Aufnahme läßt jede Möglichkeit eines Ursprunges aus altchristlichen Motiven zu nichte werden. Danach waren die Pfeiler des Einbaues ehemals so stark, daß die dazwischen liegenden schmalen Oeffnungen kaum Mannesbreite hatten; erst der Wunsch, soviel als möglich den Kirchgängern die Aussicht zum Altar und zur Kanzel zu ermöglichen, sowie neue Plätze für die größer gewordene Gemeinde zu verschaffen, hat die gegenwärtige Zurichtung des Mittelbaues mit den dünneren Pfeilern und den größeren Oeffnungen entstehen lassen. Jedes technisch geschulte Auge findet auch sofort die Spuren späterer Eingriffe des Steinmetzen heraus. Die Wandungen der Pfeiler sind jetzt nämlich schräg nach außen zu erweitert; die Leibungen der zugehörigen Bögen, die überdies genau bis dicht unter die in neuerer Zeit erst vollständig wieder aufgedeckten Kalkbilder der Trommel gehen, hätten infolgedessen konisch geformt sein müssen, während sie in der That cylindrisch sind. Die Ueberleitung der Flächen ist, so gut es ging, zu Wege gebracht (S. Abb. 29 und 31). Ein solcher Kunstgriff lag den Erbauern dieser alten Denkmäler noch vollkommen fern; jene Leute wären dazu einfach nicht befähigt gewesen.

16) Beispiele:

1. S. Stefano Rotondo auf dem Coelius zu Rom (5. Jahrhundert). San Vitale in Ravenna, Achteck, aus der letzten Ostgothenzeit. Baptisterium bei Lateran in Rom 432 bis 440. S^a Maria Maggiore bei Nocera (4. Jahrhundert).
2. Mausoleum der Kaiserin Helena, jetzt Torre Pignattara vor Porta maggiore (lohnt in seinem jetzigen Zustande den Besuch nur noch für Forscher). Die Engelsburg, Grabmal des Hadrian. Das vermeintliche Grabmal zweier Töchter Constantins des Großen S^a Constanza in Rom. Das Grabmal Theodorichs des Großen († 526), jetzt la Rotonda genannt, vor Porta Serrata zu Ravenna.

Daß aber dieser Mittelraum ehemals ein Grabgewölbe gewesen sei, also hier eine Beziehung zu den Mausoleen der Alten vorliege, ist gleichfalls nicht wahrscheinlich; denn die bei Gelegenheit der Erneuerung der Fußböden angestellten Untersuchungen und Nachgrabungen, sowie die Prüfung der sonst sehr peinlichen Aufzählung der Gräber bzw. Grabsteine bei der Thurah ergaben auch nicht den geringsten Anhalt für eine solche Annahme. — Schliesslich kann auch der Mittelraum, ganz abgesehen von den nur schlitzartigen Oeffnungen und der darin herrschenden Dunkelheit, nicht als Taufstätte erbaut worden sein, da die Geistlichkeit zur Zeit der Einführung des Christenthums in die nordischen Reiche, die Einrichtung gesonderter Taufräume bereits als überflüssig erachtete und sich damals schon bei bescheidenen Bauanlagen — wie hier — mit Taufbecken begnügte.

Nach diesen Feststellungen bleibt nur noch die Frage offen, warum denn nicht auch die drei anderen Kirchen mit einem Mittelraum ausgestattet, sondern mit einem massiven Pfeiler versehen worden seien. Hauptsächlich war dies wohl eine Frage des Maßstabes. Die Osterlarskirche sollte eben von vorn herein unter ihren Schwestern eine bevorzugte Stellung einnehmen und die früheren Behauptungen, als ob Reductionen im Maßstabe bei den anderen drei Kirchen zum Aufgeben des hohlen Mittelraumes geführt hätten, sind irrig; gerade das Umgekehrte ist anzunehmen. Bei der Osterlarskirche wurde der volle Mittelpfeiler so erweitert, daß ein innerer Raum sich ergeben mußte.

Wird nun noch schliesslich die äußere Erscheinung der meist einstöckigen byzantinischen Rundbauwerke mit derjenigen der trutzigen massigen Thurmkirchen, die durch drei übereinanderliegende Geschosse hochgeführt sind, verglichen, so giebt es auch hier scharfe Gegensätze. — Es kann also nirgend Uebereinstimmung oder auch nur entfernte Aehnlichkeit in der Anlage der gegenübergestellten Bauten gefunden werden.

2. Herleitung aus altnordischen Heiligthümern und aus Befestigungsbauten des Mittelalters.

Ist demnach die Herleitung aus Motiven constantinischer Zeit und deren Folgeerscheinungen nicht aufrecht zu erhalten, so bleibt das Naheliegendste, im Norden selber nach Bauwerken zu suchen, die vor oder zur Zeit der Annahme des Christenthums beeinflussend gewirkt haben können.

Der Kreis galt den heidnischen Bewohnern des ganzen germanischen Nordens als das Zeichen der bevorzugtesten Himmelsgöttin Freya, deren Symbol die Sonne, das Sinnbild und der Urquell allen Lebens war, und der daher vorbildlich für viele heidnische Cultusbauten gewesen ist. In der Vorstellung der alten Nordländer waren auch die Göttersitze, die Himmelsburgen, runde Bauten mit tausend Thoren. Mitten im mythischen Weltall gründeten die Götter Midgard, die Menschenwelt, und gossen das Meer rings umher wie eine Schlange. Sie befestigten Midgard gegen den Einbruch des Meeres und die Anfälle der Riesen durch eine ringsum hochgeführte Mauer. Solche Vorstellungen mögen genugsam Veranlassung gegeben haben, den Kreis als symbolische Form bei der Ausführung von Bauten, besonders der Cultusbauten, beizubehalten. — Gleichwie nun heidnische Gebräuche und Anschauungen vielfach in christliche hineingenommen worden

sind, ebenso lehnte man sich beim Baue der ersten christlichen Kirchengebäude, so gut es ging, an heidnische Bauformen an. Kein Volk läßt leicht von seiner angestammten Gottheit und den heiligen Gestalten ab, in deren Verehrung es groß geworden ist. Das tritt bei der Bekehrung aller nordischen Völkerschaften in die Erscheinung!

Als die römischen Glaubensboten erkannten, daß die Germanen von ihrer Religion nicht abweichen wollten, gingen sie einen stillen Vergleich ein, sanctionirten die altheidnischen Gottheiten und verflochten diese fast unmerklich mit der Christenlehre. Dies gelang leicht, da kein Glaubenssystem der christlichen Theologie näher stand, als der germanische Götterglaube. Daß auch von Seiten der Päpste Duldung der altväterlichen Sitten der Germanen vorgeschrieben wurde, zeigt z. B. der Auftrag des Papstes Gregor des Großen (590 bis 604) an Bischof Mellitus bei Bekehrung der Angelsachsen, die Kirchen überall da zu gründen, wo die Heiden ihre Heiligthümer hätten. Unter Befolgung solcher Weisungen wurden von den Aposteln denn auch im ganzen Norden durchweg die in der Heidenzeit verehrten Orte, wie wunderthätige Quellen und Bäche, der Standort heiliger Eichen und dergleichen beim Bau von Gotteshäusern bevorzugt. Aehnliche Umstände mögen auch bei der Einführung des Christenthums auf Bornholm obgewaltet haben. Auf der Insel sind nun aber weder Quellen noch Bäche in der Nähe der Rundkirchen zu finden; auch Eichen fehlen, da die ganze Umgegend, wo die Bauwerke stehen, bei dem granitenen felsartigen Boden fast baumlos ist. Es erscheint daher naheliegend, daß man, um dem Mangel an natürlichen Opferstätten zu begegnen, sich selbst seine Heiligthümer schuf. Diese wurden, wie überall im skandinavischen Norden, wo ähnliche Bodenverhältnisse vorlagen, aus dem vorhandenen Gestein, in Form von Steinkreisen aufgeführt. Diese sog. Weichbilder, nach dem geweihten Haine Harug genannt, bestanden aus sieben, neun oder mehr Steinen. Einen solchen Platz hat Sven Nilson in den merkwürdigen Steinriesen von Stonehenge (Steinhag) zu Wiltshire in England (Text-Abb. 18, vgl. auch Muthesius: Stonehenge in der „Denkmalpflege“ III. Jahrg. 1901 Nr. 9) nachgewiesen. Hier geht die Sonne am Tage der Tag- und Nachtgleiche genau in der Verlängerung der Mittelachse über einem Steine auf, der 200 Schritte von Stonehenge steht und zum Heiligthume gehörte. Unter solchen und ähnlichen Umständen werden auch die neuen Tauf- und Betplätze auf Bornholm in Steinringe hineingebaut worden sein. In Schweden trifft man christliche Kirchen nicht nur an alten Opferplätzen, sondern häufig in Steinkreisen erbaut an, so zu Lundby, Odinsharg oder Odensale, Thorsharg oder Thorshälla und vor allem in Upsala. (Much, Germanische Wohnsitze 100 f.)

Indem sie sich in die Vorstellungen der Volksseele einschmeichelten, mögen die Apostel auf dem Erdboden das Symbol Freyas, den Kreis oder die Sonne gezeichnet und dem Volke versprochen haben, eine Himmelsburg der neuen Lehre, fest gefügt und geeignet zum Widerstande gegen die feindlichen Götter und Menschen zu errichten. Weiter auf den alten Glauben eingehend, benannten sie die erste und älteste dieser Kirchen nach dem alten besonders von den Seefahrern gefürchteten Donnergotte Thor: Olaf- oder Oleskirche. — Das schuf Vertrauen — und was vollends jeg-

lichen Wankelmuth gegen den neuen christlichen Gott benahm, das war die wirkliche Vollendung der Bauwerke bis oben hinauf, ohne daß Loke, der Urheber alles Bösen, die Erbauer geschmäht und an der Fertigstellung ihres Werkes gehindert hätte oder gar, daß die schädlichen Riesen, die Todfeinde, das vollendete Werk wieder zerstört hätten¹⁷⁾.

Mag der letzt geschilderte Vorgang auch nur hypothetisch sein; immerhin hilft er jedenfalls die Rücksichtnahme der Geistlichkeit auf die heidnischen Cultusgewohnheiten der Insulaner verstehen und gewährt auch einen Rückschluß auf die Wahl der runden Grundriffsform.

Um aber die wirkliche Bedeutung der hochgeführten Thurmbauten zu erkennen, muß noch die Profanbaukunst in ihren damaligen wichtigsten Vertretern, den Vertheidigungswerken, beleuchtet werden. In der That weisen die fensterarmen Außenmauern und die jetzt durch Mauerwerk geschlossenen oder durch Abbruch beseitigten Zinnen

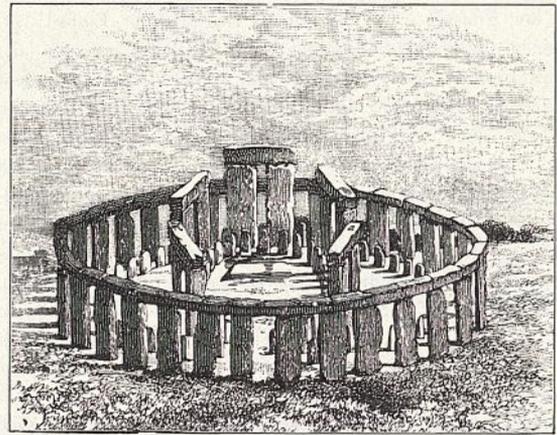


Abb. 18. Stonehenge in wiederhergestelltem Zustande.

unter dem Dache viel bestimmter auf diese Vorbilder, als auf die Kirchenbaukunst hin. Eingangs ist gesprochen von den Landgängen der Küstenbewohner zu Raub und Plünderung und erwähnt, daß man in frühester Zeit zum Schutze gegen die ans Land setzenden Schaaren die Ringwälle anlegte. Sie bestanden nicht immer nur aus Erde, sondern es wurden deren widerstandsfähigste aus Steinen errichtet, — eine Bauart, die auf Bornholm bei der felsigen Beschaffenheit des Grund und Bodens die übliche gewesen sein wird. In diese Verschanzungen ging man mit Hab und Gut, mit Frauen, Kindern und dem Vieh — aber nur dann, wenn Gefahr im Verzuge war, hinein. Wollte man seine Behausung dauernd schützen, so umgab man auch diese mit einem Steinringe. (Vgl. Schirmer „Bygdeborge“ usw.)

Gemeinhin war eine solche Befestigung für mehrere Häuser zugleich angelegt, wie z. B. diejenige (Text-Abb. 19),

17) Man will behaupten, daß die Solnakirche bei Stockholm, eine einstöckige Rundkirche in vorchristlicher Zeit dem Sonnencultus geweiht gewesen sei, da „sol“ schwedisch die „Sonne“ heißt und man sich den Namen Solna hiervon abgeleitet denkt. Noch heute befindet sich auf der Thurmspitze eine vergoldete Sonne. — Die Tempelherren wurden bei ihrer Auflösung durch Philipp IV. (13. October 1307) und Papst Clemens V. (22. März 1312) der Verleugnung Christi und des Sonnencultus bezichtigt. Auch sie hatten sich für ihre philosophischen Religionsübungen kleine Rundkirchen erbaut. In Schweden soll es jedoch nie Templer gegeben haben.

welche Marryat in seinen Schilderungen „one year in Sweden“ 1862, Cap. X S. 324 beschreibt:

„Indem wir in ein Gehölz von Eichen und Wachholder eintraten, standen wir vor den hohen Steinmauern von Ismantorp — den einzigen Ueberresten der 13 alten Wickinghäuser. Diese Festung ist rund, die Steinmauern sind ohne Mörtel oder Cement. Sie sind fast 20 Fuhs dick und etwa 12 Fuhs hoch; der Durchmesser beträgt 213 Ellen. — Vier Wege führen ins Innere, wo die steinernen Grundmauern der hölzernen Bauten noch tracirt werden können; unter dem Schatten der Bäume haben sich mehrere sanft fließende Quellen gebildet. Diese Burg war einst die Feste des Earl Asbiörn, der in der dänischen Geschichte wohl bekannt ist.“

Später, als man den Mörtel als Bindemittel zu verwenden gelernt hatte, entstand das sog. Cyclopmauerwerk. So gut es ging wurden Stein auf Stein gefügt, die Zwischenräume mit Mörtel geschlossen und mit kleinen Steinstückchen verzwickt. Noch war man nicht imstande, die Steine scharfkantig zu bearbeiten, — ein Mangel zwar an Kunstfertigkeit, der die Herstellung von Ecken unmöglich machte, der aber dazu beitrug, den ursprünglichen Bauten ein charakteristisches Aussehen zu geben. Hierin liegt tatsächlich der springende Punkt bei der technischen Behandlung der Frage nach der Entstehung der Rundform. — Auch falls kein anderer Grund für die Ausgestaltung der Thurmkirchen auf Bornholm mitgesprochen haben sollte, dieser praktische Gesichtspunkt ist sicher von einschneidender Bedeutung gewesen. — Und wenn auch Viollet-le-Duc erklärt, dafs „erst alle späteren Befestigungsthürme des Abendlandes, die während des XI. und XII. Jahrhunderts erbaut wurden, infolge der Vervollkommnung, die die Angriffsmaschinen und die Angriffsart während der Kreuzzüge erfuhren, eine Verbesserung der Grundriffsformen insofern zeigten, als sie nun meist rund, einen besseren Ueberblick des Vorgeländes und eine freie Umschau im Lande ermöglichten“, — hier auf Bornholm mufs man die runde Grundriffsform aus den erwähnten technischen Gründen als die ältere ansprechen.¹⁸⁾ Hierin liegt auch die Lösung der Frage nach der Erklärung der eigenthümlichen rundlich eiförmigen Gestalt des Chores bei der Nylars- und der Osterlarskirche. — (Die eigentlichen Apsiden dürften aus späterer Zeit herrühren.)

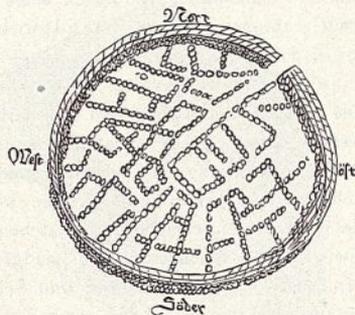


Abb. 19. Ismantorp.
Feste des Earl Asbiörn.

Mit der Vervollkommnung der Bautechnik kam man im skandinavischen Norden jedenfalls auf die geschilderte Weise allmählich zu immermehr widerstandsfähigen Bauten für die Zwecke der Vertheidigung, — und es gelang schliesslich, einige Stockwerke auf einander zu setzen. Dieser Entwicklung der technischen Fertigkeit haben die Thurmkirchen

—

¹⁸⁾ Die Gewände der Eingänge und Fenster sind, wie vorher erwähnt, aus dem leicht bearbeitungsfähigen Cementsteine hergestellt.

Bornholms am ehesten ihre Physiognomie zu verdanken.

An dem Zusammenhange mit dem Burgbaue bleibt vollends kein Zweifel mehr übrig, wenn die sogenannten Bergfriede zu einem Vergleiche herangezogen werden. Wie früher die Ringwälle, so waren diese seit dem 10. Jahrhundert bekanntlich die letzte Zufluchtsstätte, das letzte Vertheidigungswerk der von dem Feinde bedrängten Insassen eines befestigten Platzes. Ein solcher Bergfried beherbergte dann alle Schätze, die Waffen, die Verproviantirung und die Familienarchive. — Von Interesse ist namentlich eine Betrachtung der Donjons in Frankreich. Das älteste noch erhaltene dortige Bauwerk dieser Art ist ein unter normännischem Einflusse, also unter dem Einflusse der in Frankreich eingedrungenen Norweger und Dänen entstandener Donjon, beim Schlosse zu Arques, in der Nähe von Dieppe in Frankreich aus dem



Abb. 20. Oleskirche.

Gegenwärtige Einsteigeöffnung im Chor (zugänglich auf einer Leiter) für die in der Außenmauer liegende Treppe.

Jahre 1040. — In jenen Bauwerken findet sich — oft wie in den Bornholmer Thurmkirchen — ein steinerner Mittelpfeiler, der bis unter das Dach hochgeführt ist, um dort den Kaiserstiel des Gespärres aufzunehmen, in den Stockwerken aber die Gewölbe und Decken zu tragen. Diese Mittelpfeiler sind denn auch die Vorläufer der in den Remtern der Ordensritter und den Prunksäulen der Burgen des späteren gothischen Baustils errichteten Steinsäulen, die, wie hier, die Decken tragen, — wenn auch dort in durchdachterer, poesievollerer Construction und anmuthigerer feinerer Gestalt.

Ein noch viel wichtigerer Fingerzeig für die Verwandtschaft der Rundkirchen mit den Bergfriede ist die Uebereinstimmung in der Anlage der eingebauten engen Treppen. Diese hatten bei den Donjons ihren Anstieg nicht zu ebener Erde, sondern in einer hochgelegenen, nur auf einer Holz- oder einer Strickleiter ersteigbaren, verammellungsfähigen Oeffnung.

Die Thurmkirchen Bornholms zeigen die gleichen Treppenanlagen. In der Oleskirche (Text-Abb. 20) mufs man noch heute eine Holzleiter zum Erklimmen des Treppen-

anfangs benutzen. In den übrigen Kirchen beginnen die Treppen jetzt, für den bequemen friedlichen Gebrauch eingerichtet, meist zu ebener Erde, indem eine Anzahl Stufen, so gut die Oertlichkeit es zulieft, vor die ehemals hochliegende Antrittsstufe vorgelegt ist. Hierbei muß auf die rundlichen, sonst durch Nichts zu erklärenden Ausbuchtungen in den Ecken, welche die eigentlichen Thürme mit den Choranlagen bilden, hingewiesen werden. De Thurah freilich hat in ihrem Inneren Spindeltreppen angenommen, ohne zu bedenken, daß diese nicht begehbar gewesen wären (vergleiche Abb. 2 Blatt 58 u. Abb. 8 u. 9 Blatt 59 im Atlas). Das Wahrscheinlichste ist, es werden diese engen hohlen cylinderischen Schächte ohne jeden Einbau also vollkommen leer gewesen und in Kriegszeiten zum Einstellen einer Holzleiter oder zum Aufhängen einer Strickleiter, auf der die in der Höhe beginnende steinerne und in der Außenmauer eingebaute Stiege zu erklimmen war, benutzt worden sein.¹⁹⁾ Um den einstürmenden Feinden das Vordringen nach oben unmöglich zu machen, wurde die den Kirchenraum mit dem Schacht verbindende Thür von innen verrammelt und die Leiter in die Höhe gezogen. — Als Vertheidigungsmittel erklärt sich jetzt auch leicht jenes unmittelbar dicht über der Eingangsthür, in der Wölbdecke des Untergeschosses der Nyarskirche ehemals vorhandene Loch (siehe Abb. 13 Blatt 58 im Atlas), durch welches die Eingeschlossenen Steine, übelriechende Stoffe, Feuer und Wasser von oben herabfallen lassen konnten, um das Eindringen des Feindes zu hindern. Im ersten Obergeschosse nämlich liegt vor einer Nische eine viereckige Vertiefung im Boden und diese entspricht unmittelbar einem später eingefügten schlecht gemauerten Gewölbstück. — Es erklären sich auch die seitwärts in den Gewänden der Thüren und Fenster und die im Verlaufe der Treppen befindlichen Löcher. Sie haben zur Aufnahme von Querbäumen gedient, vermittelt deren eine Lade gegen die Oeffnungen gedrückt werden konnte.

3. Doppelte Zweckbestimmung der Rundkirchen.

Die doppelte Zweckbestimmung und die eigenartige Bedeutung der Thurmkirchen erscheinen unter obiger Beleuchtung schon etwas klarer. Eine Rundkirche war also gleichzeitig ein Wehrturm. — Blieb auch der untere Raum zu ebener Erde für die Andachtsübungen und den Gottesdienst vorbehalten, so war das mittlere Stockwerk wegen seiner schwer zugänglichen Lage und seiner Sicherung durch massive gewölbte Decken für den Aufenthalt der Geistlichen, vielleicht auch der Frauen und Kinder der bedrängten Bevölkerung bestimmt. Die inneren Räume aber im ersten und zweiten Stockwerk, die über dem Mittelpfeiler der Kirche liegen, sind als Verwahrungsort der Kirchengeräthe, der kostbaren Habseligkeiten des Volkes, sowie als Waffenniederlage für die Zeiten der Fehde anzusehen. Das gleiche gilt wohl auch für den unteren Mittelraum der Osterlarskirche. — Das oberste Stockwerk aber diente mit seiner Wehrgananlage nebst zinnenbekrönter Brustwehr als die eigentliche Vertheidigungsbühne, von der herab der Ansturm

¹⁹⁾ Früher soll nach Prof. Holm die Oleskirche eine hochgelegene Thür unmittelbar beim Anstieg der Treppe, also dicht hinter der cylinderischen Ausbuchtung, in der Außenmauer gehabt haben.

des Angreifers abgewehrt wurde. Der dahinter liegende bedeckte Raum dürfte dann etwa zur Casernirung der Bogenschützen und wehrfähigen Männer bestimmt gewesen sein.

Der Aufenthalt innerhalb dieser Steinhöhlen muß allerdings nach unseren heutigen Begriffen angesichts der schon durch die Absperrung bei der Belagerung erzeugten Nothlage menschenunwürdig gewesen sein. Die kleinen Fensteröffnungen wurden durch hölzerne Läden verschlossen; kein Sonnenstrahl drang in das Innere und Feuerungsanlagen zur Erwärmung und zum Kochen fehlten vollständig — aber die damalige Zeit, die eben nichts Besseres kannte, wußte sich in dieses traurige Dasein hineinzufinden und sich mit ihm zufrieden zu geben.

Auf dem Festlande war seit dem frühesten Mittelalter der Platz um eine Kirche der beliebte Ansiedelungsort für das Volk. Auf der Insel Bornholm stehen dagegen die alten Kirchen alle frei. Wenn auch ein gewichtiger Grund hierfür in der geringen Bevölkerungsziffer und in der Gewohnheit der Eingeborenen, sich im „Holmen“ anzusiedeln, zu suchen ist, so muß man doch das ganze hochgelegene Eiland als einen großen durch die Natur schon befestigten Platz und auf diesem eine Thurmkirche als den letzten Zufluchtort, ähnlich dem Bergfried in Mitten eines Burgbezirks oder einer Stadt, ansehen. Vom Standpunkte der Landesvertheidigung war also ein solches Bauwerk ein hochwichtiger strategischer Punkt. Auch de Thurah hatte eine ähnliche Auffassung und sagt darüber auf Seite 52 seines Werkes etwa: „Diese Annahme (nämlich, daß diese Kirchen auch den Zweck der Landesvertheidigung hatten) wird mehr und mehr bestärkt, wenn man die Lage dieser über das Land vertheilten Kirchen betrachtet. Sie stehen hauptsächlich nahe an gewissen, für Seefahrten und Landgänge bequemen Stellen, wohin man sich zurückziehen und Schutz suchen, oder von wo aus man den an's Land setzenden Feinden auf den Hals kommen konnte. Da ist: 1. Oster Lars Kirche nahe der Fischeransiedlung und dem Schiffshafen von Gudhiem. 2. Nye Lars Kirche nahe der Fischeransiedlung und der Bucht Arnager. 3. Nye Kirche nahe der Stadt und dem Hafen von Ronne und endlich 4. Ols Kirche nahe den Seestädten Allinge und Sandwig, samt dem Fischerorte Teyn.“

4. Wehrhaftigkeit der Rundkirchen.

Nach allem, was bisher über die vier Rundkirchen hier gesagt ist, könnte es scheinen, als ob die Thürme schon vorhanden gewesen wären, noch ehe die kleinen Choranbauten errichtet wurden. Auch de Thurah leitet Seite 52 seine Erklärungen über die Bauwerke mit den Worten ein: „Viele meinen, daß die Rundkirchen gebaut worden wären in der Heidenzeit oder sonstigen alten Zeiten“ und fährt Seite 53 fort: „Da nun unter diesen vier Kirchen nach dem Berichte des Resenius in seinem Manuscript über Bornholm die Nye-kirche Anno 1287 gebaut worden sein soll, so muß Selbiges geschehen sein unter der Regierung des Königs Erich Menved oder unter dem damaligen Erzbischof Johann Drofs in Lund und so müssen diese Bauten auf Befehl dieser Männer zu einem Castel oder einer Burg eingerichtet worden sein, in Hinsicht auf die Zeiten der Fehde und des Einfalles des Königs Erich von Norwegen in Dänemark. Sollte im übrigen diese Annahme zutreffen, so wäre vorauszusetzen, daß allein

der runde Theil oder der Thurm dieser Kirchen zuerst gebaut sei und später erst der Chor oder das Sanghaus (Sang-Huset), wie es hier genannt wird, hinzugefügt wäre, als die Bauwerke zu Kirchen eingerichtet wurden“. der Thurah hat nun aber genaue und erschöpfende Aufnahmen der Kirchen, wie schon erwähnt, eigentlich nicht geliefert. Die Grundrisse des Erdgeschosses sehen bei ihm kreisrund aus; die oberen Grundrisse aber fehlten ganz. Holms Werk dagegen enthält genaue Aufnahmen und sämtliche Grundrisse, mit deren Hilfe die sehr kritische Frage gelöst werden kann. Von großer Wichtigkeit ist dabei die Wahrnehmung, daß diese oberen Grundrisse sämtlich nicht kreisrund, sondern stets an der Stelle, wo im Kirchenraume der sog. Triumphbogen — die Oeffnung nach dem Chore — liegt, mehr oder weniger abgeflacht sind. Diese Abflachung wird constructiv und statisch durch die nothwendige geradlinige Richtung des Chorbogens bedingt. Hiervon in den Obergeschossen abzuweichen, wäre unzuweckmäÙig und den Werkleuten mit ihren beschränkten Hilfsmitteln auch garnicht möglich gewesen.

Am größten ist die Abflachung der Außenmauer bei der Osterlarskirche; sie geht durch den ganzen Thurm bis hinauf unter das Dach, — den Wehrgang und dessen doppelte Mauern mit einbegriffen (sich Text-Abb. 21, auch Grundrisse auf Blatt 58 und 59 im Atlas). — Diese

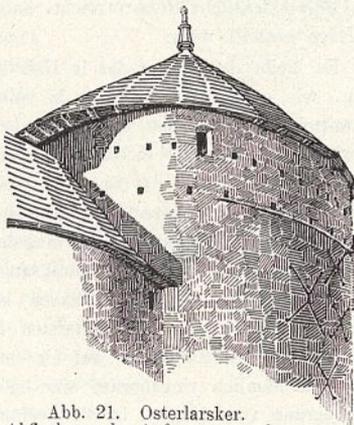


Abb. 21. Osterlarsker. Abflachung der Außenmauer über dem Chore.

Thatsache allein genügt schon für den Architekten zum Beweise für die gleichzeitige Erbauung des Thurmes und des Chores. Hätte man die Abflachung des Thurmgebäuers zum Zwecke der Anfügung des Chorbaues erst später durchführen wollen, so wäre damit der Abbruch fast der einen Hälfte des Thurmgebäuers, von unten bis oben, verbunden gewesen. Dieses Beginnen wäre aber schwerlich geglückt, weil dabei wahrscheinlich wenn nicht das ganze Bauwerk, so doch ein beträchtlicher Theil desselben eingestürzt sein würde.

Aber noch eine andere wichtige Behauptung kann für obige Annahme in die Wagschale geworfen werden. Diese betrifft die Beziehung der zwischen den starken Außenmauern aufsteigenden Treppen zu den Chorräumen. — Die Treppe nimmt nämlich stets im Chore, der an allen vier Kirchen genau nach Osten liegt, — beziehungsweise in jenem hohlen Schachte, der vom Chore aus zugänglich war —, ihren Anfang und dieser Schacht mit seiner Ausbuchtung sitzt seltsamerweise immer in einer durch Chor und Thurm gebildeten Ecke. Die Treppe muß also gleichzeitig mit dem Mauerwerk für den Schacht und für den Choranbau hergestellt sein. Wäre die Anlage dieser Bautheile nicht gemeinsam erfolgt, so hätte man bei dem späteren Einbau

der Treppen einen umfangreichen und sehr gefährlichen Eingriff in den Hauptbestandtheil des Thurmgebäuers thun müssen. Diese Annahme wird durch die hohe Wahrscheinlichkeit unterstützt, daß es Absicht der Erbauer war, den den Treppenaufgang erstrebenden Verfolgern die Heiligkeit des Altars und damit das Asylrecht desselben vor die Augen und die Seele zu führen und sie dadurch von weiterem Vordringen abzuhalten. — Ob je ein erster Angriff auf die Kirchen ausgeführt ist, läßt sich allerdings mangels irgend einer Ueberlieferung nicht nachweisen, doch steht dies wohl eigentlich außer Zweifel, da selbst später, als die dänische Krone Bornholm wieder in Besitz genommen hatte, die Rundkirchen als willkommene strategische Stützpunkte angesehen wurden und sogar Kanonen oben in den Thürmen aufgepflanzt gewesen sein sollen.

Artillerie-Oberst Otto Blom, so schreibt Professor Kornrup, hat in den Jahrbüchern für nördische Archäologie und Geschichte 1895 in einem Artikel: „Befestete-Kirker in Danemark“ es versucht, die Meinung zu bekämpfen, daß die Rundkirchen auf Bornholm zu Castellen gedient hätten. Sie könnten, meinte er, keine Belagerung ausgehalten und den Kriegsmaschinen nicht Widerstand geleistet haben. Professor Kornrup ist dagegen der Ansicht, daß die pommerischen Seeräuber bei kurzem Landgange gewiß nicht Kriegsmaschinen mitführen konnten und daß die Abwehr dänischer Krieger stets sicherer zu Wasser, noch vor der Landung, erfolgte; auch fällt die Erbauung dieser Denkmäler in eine Zeit der Festungsbaukunst des Nordens, in der mit den ausgeklügelten Kriegsmaschinen der späteren Zeit noch nicht zu rechnen war.

5. Versuch einer Reconstruction der Rundkirchen.

Nachdem die doppelte Bestimmung und Verwerthung der Thurmkirchen Bornholms aufgeklärt ist, bedarf es noch des Versuches einer Reconstruction der Bauwerke, die im Laufe der Jahrhunderte, wie vorher berichtet, manche baulichen Eingriffe, Veränderungen und Verunstaltungen über sich haben ergehen lassen müssen. Man könnte dieses Thema mit wenigen Worten erledigen, wenn man dabei von der Ergründung der ursprünglichen Dachform absehen dürfte, die hinwiederum den Bauwerken das charakteristische Aussehen gegeben hat. Um das einstige vormalige Bild von dem cylindrischen massiven Baukörper zu erhalten, brauchte man sich dann nur die häßlichen Strebepfeiler und allenfalls noch die Waffenhäuser fortzudenken und an Stelle der großen Kirchenfenster deren kleinere zu setzen.

Viel schwieriger ist es, sich ein Bild von den Dächern in Verbindung mit den Wehrgängen zu machen, wie sie von den Erbauern hergerichtet worden sind. Mangels ausreichender Unterlagen läßt sich die Frage nach der ursprünglichen Durchbildung der Dächer und der unmittelbar darunter befindlichen massiven Bautheile nur muthmaßend behandeln. Daß die jetzige Dachform und die Construction des Gespärres nicht ursprüngliche sein können, ist vorher ausführlich bewiesen. Unser Wissen um diese Construction ist allerdings Stückwerk; aber wir können auf Grund von gleichen Anordnungen ungefähr feststellen, welche Ausbildung die wahrscheinlichste gewesen sein dürfte. Vorausgesetzt muß nur

werden, daß die gleiche Bestimmung der Bauwerke auch gleiche Dachformen bei allen vier Kirchen zeitigte.

Mündliche Ueberlieferungen wollen behaupten, die Thürme hätten früher gar keine Dächer gehabt — „da sie zur Vertheidigung dienten“. Diese Annahme scheint ohne weiteres ausgeschlossen. Wären nämlich keine Dächer da gewesen, so hätte man über dem Mitteltheil Abpflasterungen machen müssen — mit starkem Gefälle — in der Mitte hoch und nach den Ringmauern hin abfallend. Hierzu wären scharfkantige zugehaene Steine mit einem wetterfesten Bindemittel unerläßlich gewesen, ganz abgesehen von einer sachkundigen dauernden Fürsorge um die Bauwerke, die nicht vorausgesetzt werden kann. Unter Anwendung weniger guten Baustoffes wäre beim Eintritt des Frühjahrs das Schneewasser und in der Herbstzeit der fast unablässig strömende Regen in Gewölbe und Wände eingedrungen und der Frost hätte die Zerstörung vollendet. Die Bauwerke wären zu einem Trümmerhaufen zusammengelassen und würden die Tage der Wiederherstellung im vorigen Jahrhundert unter keinen Umständen mehr erreicht haben. Noch ein Grund gegen diese Annahme ist die tiefere Lage des Fußbodens im obersten Innenraum der Osterlarskirche im Vergleich zu dem höher angeordneten äußeren Wehrgange und endlich das Fehlen von Wasserabflußlöchern, der sogen. Speigatter, bei der Olesker. Es müssen daher Bedachungen dazugewesen sein. Wären



Abb. 22. Osterlarskirche. Austritt der Treppe im zweiten Obergeschofs mit den Ueberbleibseln seiner massiven Ueberdeckung.

diese aus Stein gebaut gewesen, wie es für den Fall des Bewerfens mit Brandgeschossen am zweckmäßigsten erscheinen dürfte, so hätten sie auch die Form eines Kegeldaches haben müssen. Dazu hätten lagerhaft behauene Steine, die, wie gesagt, nicht hergestellt werden konnten, und dann genügend starke Widerlagsmauern zum Aufnehmen des Schubes dieses Steinkegels gehört. Hierfür sind einmal die rückseitig innerhalb des Wehrganges liegenden Mauern zu dünn, bei den Thürmen ohne Wehrgang aber die Spannweiten von 12 m zu groß. Und daß diese inneren Wehrgangmauern thatsächlich alt sind, ersieht man aus dem oberen Austritt der Treppe bei der Osterlarskirche. Hier ist die alte ursprüngliche Decke des Treppenlaufs, die auch aus treppenartig über einander gelegten Steinen besteht, in das Mauerwerk der Wehrgangshinterwand eingelassen (Text-Abb. 22). Jetzt, wo das Dach über dem Wehrgange hinwegführt, wäre eine aus monumentalem Gestein und in dauerhafter Ausführung hergestellte besondere Ueberdeckung der Treppenumündung überflüssig.

Da ein massives Dach demnach nicht wahrscheinlich ist, bleibt nur übrig, ein solches aus Holz anzunehmen, wobei zwei Möglichkeiten für die Dachform in Betracht gezogen werden könnten, einmal die Form des Kegels, zweitens aber die des Satteldaches. Beide wären sehr einfach zu construiren gewesen. Die letztere bedingte eine wagerechte Firstlinie und entsprechend den runden Umfassungsmauern beiderseits eine allmähliche Senkung der Traufkante. Man würde dann ein Bild erhalten, das dem von der Hand Hansens gezeichneten von der Kirche zu Bernde (Text-Abb. 23 und 24), wie es Haupt in seinen Vizelinskirchen, Seite 28 bringt, ähnlich sähe, — vorausgesetzt, daß die Kirche keinen Wehrgang besäße, wie die Oleskirche. Der Wehrgang würde nur noch das architektonische Bild bereichern haben. Trotzdem ist das Vorhandensein eines Satteldaches unwahrscheinlich, schon da hierdurch eine auffällige Abweichung von dem sonstigen streng durchgeführten centralen Charakter der Thurmbauten hervorgerufen worden wäre. Außerdem aber hätten die das Dach tragenden Mauern rückwärts des Wehrganges an ihren obersten Punkten, also am First, eine so beträchtliche Höhe erreicht, daß ihre Standsicherheit in Frage gestellt wäre.

Es bleibt danach nur das in Holz hergestellte Kegeldach übrig, wie es auch Seesselberg in seinem Werke über die frühmittelalterliche Kunst der germanischen Völker angiebt. Hinweise hierauf sind in der Oleskirche ein rings herum führender Mauerabsatz im obersten Geschoße, (durch Aufhöhung der Umfassungsmauer in geringerer Stärke entstanden) und das Vorkommen eines alten eingemauerten wagerechten Kreuzholzstückes auf diesem Mauerabsatze, das als Mauerlatte für das Sparrenwerk gedient haben kann. — Ferner aber deutet die Verschiebung des innersten Mittelbaues im Dachgeschoße der Osterlarskirche auf ein central angelegtes Dach hin. Um nämlich ringsherum eine möglichst gleichmäßige Dachneigung zu erlangen, ist die Aufführung dieses vernünftigen „Luginland“ nicht genau über den Mitteltrömmeln der beiden Untergeschosse erfolgt, sondern gemäß der starken Abflachung der Außenmauer über dem Choranbau etwas seitwärts und in möglichst centraler Anordnung von allen sich gegenüber liegenden Punkten dieser Außenmauer.

Bedenkt man schließlic, daß die Lagerung der Sparren für ein Zeltdach auf den inneren und äußeren Ringmauern von den alten Zimmerleuten ganz einfach und ungekünstelt bewirkt werden konnte, so wird man vollends zu der Ueberzeugung gelangen, daß für die Eindeckung der runden Thürme von der gewohnheitsmäßigen Form des ganzen Mittelalters nicht abgewichen ist (Text-Abb. 25). Bei der Vertheidigung wurde an passenden Stellen die Dachfläche über dem freiliegenden Wehrgang hinweg provisorisch verlängert und unter Umständen auch eine Galerie auf hölzernen Auslegern, von wo her die Angreifer noch wirksamer als vom Wehrgange aus mit Steinen beworfen werden konnten, angelegt. Dies ermöglichte schließlic auch die Aufstellung von Windevorrichtungen zum Hinaufziehen der Vertheidigungsmittel, von Hab und Gut der Bevölkerung und von Nahrungsmitteln für die Besatzung. Ein näheres Eingehen auf diese Einrichtungen erübrigt hier umso mehr, als Viollet-le-Duc dieselben in seinem Dictionnaire in den Abhandlungen über *siège, hourd, tour* usw. in klarster Weise zur Darstellung gebracht hat.

6. Die eigentlichen Bauherren der Rundkirchen.

Die unabweislich feststehenden Thatsachen in Bezug auf die doppelte Zweckbestimmung der Thurmkirchen geben nun den Schlüssel zur Hauptfrage nach den Bauherren.

Niemand anderes als die geistlichen Eroberer können es gewesen sein, die diese kirchlichen Vertheidigungsthürme bauen ließen. Galt doch bei den Bekehrungen der heidnischen Völker des Abendlandes die Regel, daß das cultivirte Land von den Glaubensaposteln in freien Besitz genommen werden durfte — das war eine Art Beute — eine Entschädigung für die gefahrvolle Thätigkeit. Der Papst bestätigte diese Art der Besitzergreifung. Daher sehen wir auch die geistlichen Herren sich auf Kosten der dänischen Krone durch die Besitzergreifung Bornholms entschädigen. Zum eigenen Schutze

der Insel dauernd zu sichern brauchten sie diese Vertheidigungsthürme. — Aber noch ein zweiter Grund führte zur Errichtung der Thurmkirchen durch die Geistlichkeit. Je mehr Schwierigkeiten diese hatte, ihre Lehre allgemein zu machen, umso mehr lag ihr daran, dem wildgearteten Volke sichtbare Abzeichen ihrer Macht vor Augen zu führen, und hierzu waren hochgebaute Wehrthürme, die weit in das Land hineinschauten, das wirksamste Mittel. Hier auf Bornholm in bescheidenen Abmessungen, in anderen Ländern aber, besonders in den von den Normannen, den Stammesbrüdern der Dänen heimgesuchten Gebieten des Festlandes waren sie in Gröfßenverhältnissen, die oft bis ins Riesenhafte sich steigerten, gehalten. Die Geistlichkeit wetteiferte darin vollkommen mit den Feudalherren. Wie die Castelle der letzteren einen Donjon hoch über den Baulichkeiten der Burg besaßen, so nahmen die Cathedral- und Abteikirchen, da sie im Besitze derselben Rechte, wie die Laienherren waren, auch dasselbe sichtbare Zeichen ihrer Macht allerorten an. Die einstigen karolingischen Baumeister, vor allem bedacht auf die Errichtung eines Vertheidigungsthurmes, ließen es sich nicht einfallen, ein solches Wahrzeichen aus Rücksicht auf die Kirche noch besonders architektonisch schön auszugestalten. Es genügten ihnen dicke Mauern, sparsame Anbringung von Fenstern in den Zwischengeschossen und die Bekrönung mit einer Brustwehr für die Wachtstube.

Die alten Kirchtürme über dem Westeingang der Gotteshäuser sind somit die kirchlichen Donjons, die der Castelle

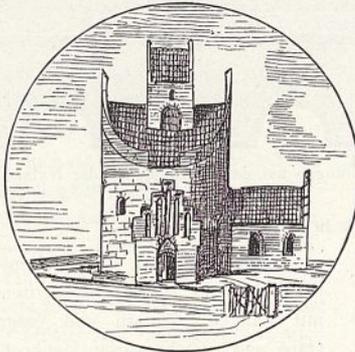


Abb. 23. Kirche zu Bernde.

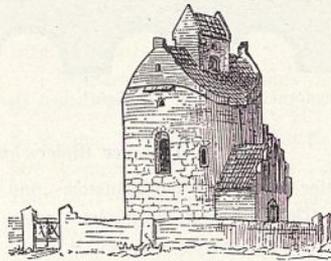


Abb. 24.

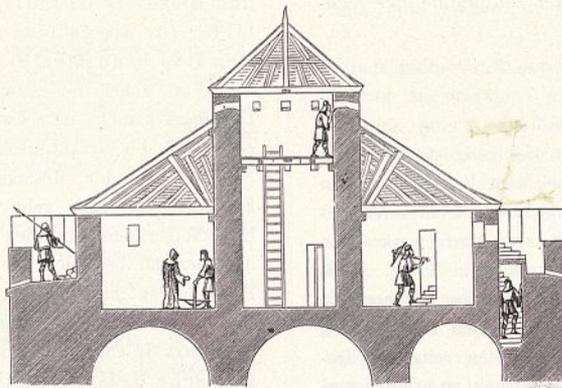


Abb. 25. Muthmaßliche Form des ursprünglichen Daches der Osterlarskirche.

die militärischen.²⁰⁾ Man muß daher in den Bornholmer Thürmen ein Merkzeichen der Feudalgewalt der Cathedralkirche in Lund, von wo die Bekehrung unternommen wurde, erblicken.

In architektonischer Hinsicht liegt in dem zusammengedrängten Bauschema einer solchen Wehrkirche trotz der geringen baukünstlerischen Leistung ein gewisses Raffinement. Eine Thurmkirche ist als eine Verquickung von Kirchenschiff mit dem sonst über dem westlichen Eingange belegen wehrhaften Kirchturme anzusehen — eine Verschmelzung und gleichzeitig Beschränkung, die bei der geringen Bevölkerungsziffer eines kleinen Kirchensprengels durchführbar und berechtigt war. In diesen Wehrkirchen mußten die streitbaren Männer der Geistlichkeit Kriegsdienste leisten und unter Führung und Oberaufsicht der geistlichen Herren zu deren

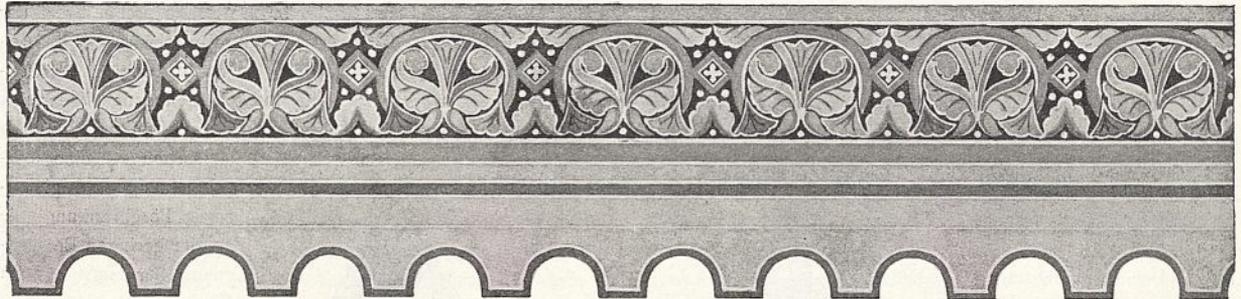
Schutze kämpfen. Hierin liegt der Hauptunterschied mit den Rundkirchen Schleswigs, Jütlands und Südschwedens, welche jünger und auf Vertheidigungsfähigkeit nicht gebaut sind. Sie dienten nur kirchlichen Zwecken. Je mehr allmählich der rein kirchliche Zweck dieser Rundbauten in Betracht kam, umso mehr trat der Festungscharakter in den Hintergrund. Die Bornholmer Thurmkirchen sind ihrer ganzen Bauart nach noch reine Wehrkirchen und hauptsächlich in erster Linie als Fortificationen eingerichtet, in denen die Möglichkeit geboten wurde, Gottesdienst zu halten. Die Geistlichen erreichten durch diese Bauten alles, was sie erhofft hatten, in hohem Maße: Vertrauen und Furcht beim Volke, eigenen Schutz und Wehrhaftigkeit gegen äußere Feinde. Darum müssen diese

vier Kirchen als die Hauptbeispiele einer geschichtlich hochwichtigen Entwicklung der Vertheidigungsbauten des nordischen Mittelalters gelten, und es besteht eine Ideenreihe, die von den Ringwällen ausgeht, die Steinringwehren und die heidnischen runden Opferstätten berührt und schließlich in die christlichen

20) Mehrere solcher überaus hoher und dick gemauerter Kirchtürme sind noch an Kirchen Schleswig-Holsteins und Dänemarks erhalten bezw. stecken mit ihrem Altmauerwerk in den gegenwärtigen Thürmen, so z. B. in Bosau bei Ploen, Hauptkirche zu Warder, Kirche zu Pronsdorf, Hauptkirche zu Süsel, Neukirchen; vgl. „Haupt, Die Vizelinkirchen“, Beschreibung der romanischen Kirchen (Granitbauten) Seite 9 bis 28.

Wehrkirchen ausläuft. Diese Ideenreihe unterstützt die neuerdings von Seesselberg und anderen aufgestellte Theorie, daß in den nordgermanischen Rundkirchen eine autochthone Bauform²¹⁾ zu erblicken ist, die schliesslich ihre Ausläufer

in den über einander angeordneten Doppelkirchen Deutschlands hatte. (Die Karls-Capelle in Nymwegen, die in Drüggelte und die geplante, im Modell erhaltene Kirche Ottos des Grossen in Magdeburg.)



Bandornament unter den figürlichen Darstellungen auf dem Mittelpfeiler der Ny Larskirche.

III. Der Bilderschmuck in den Rundkirchen.

Der rege Forschungseifer der dänischen Künstler- und Gelehrtenwelt hat in den Thurmkirchen Bornholms einen kostbaren Schatz gehoben. An den Gewölben und Mittelpfeilern besonders der Osterlars- und Ny Larskirche nämlich sind alterthümliche Kalkmalereien von hervorragendem Werth entdeckt und bloßgelegt worden. Professor Kornerup gebührt das hohe Verdienst, diese beiden Denkmäler mittelalterlicher Malkunst in echtester Weise wiederhergestellt und so der Nachwelt wiedergeschenkt zu haben. Diese That ist um so anerkennenswerter, als diese Bornholmer Bilder neben denen auf Seeland eine reiche Quelle zur Beurtheilung und Erkenntniß der Culturstufe des dänischen Mittelalters geworden sind.

Der seit der ersten Verbreitung des Christenthums allerorten geübte Brauch, in den Kirchen Vorgänge aus der biblischen Geschichte in Bildern vorzuführen, ging auch im Norden bald dazu über, die einzelnen Heiligengestalten, wohl zum besseren Erkennen und um sie dem Begriffsvermögen des niederen Volkes näher zu bringen, meist in einer bestimmten Haltung und Kleidung, mit ihren Marterwerkzeugen oder charakteristischen Attributen abzubilden. Trotz dieses Schematismus, vielleicht eben wegen desselben, haben die alten Maler mit den ihnen zu Gebote stehenden beschränkten Mitteln die höchsten Ideale und die tiefsten religiösen Gedanken für die damalige Welt zum Ausdruck zu bringen vermocht. Nachrichten über die Ausmalung der Kirchen, ebenso wie über die ausführenden Künstler sind allerdings nur so spärlich vorhanden, daß man die Entwicklung der Kalkmalerei in Dänemark fast einzig und allein auf Annahmen aufbauen muß. Jedenfalls bekommt man den Eindruck, daß die Männer, die diese Bilder hergestellt haben, keine Anfänger, sondern geübte, tüchtige Künstler waren, und daß daher die Einführung der Maltechnik und des Geistes, der aus den Darstellungen spricht, von außerhalb stattgefunden haben muß.

Zwar berichten die Quellenschriftsteller meist nur über die Malerei in alten Handschriften, in denen gemalte Initialen mit Ranken, Zierath und Vergoldungen in kleinem Maßstabe geschmückt waren, dennoch findet sich ein Zusammenhang dieser Arbeiten mit den Kalkmalereien, wenn diese auch unter völlig anderen Größensverhältnissen und unter anderen Gesichtspunkten entstanden. Der Stil in den Figuren und in der Gewandung ist nämlich in beiden Malweisen derselbe. Professor Kornerup nimmt daher an, daß Fresko- und Kalkmaler des Auslandes auf Pergament gemalte Darstellungen nach Dänemark brachten und diese als Grundlage oder als unmittelbare Vorbilder für die großen auf Kalkgrund zu fertigenden Gemälde benutzten.²²⁾

Von woher die ersten bzw. die meisten Künstler nach Dänemark kamen, ist schwer zu sagen. Bei einigen Malereien zeigt sich der byzantinische Stil in der Umränderung, in der Nachahmung der Mosaiken und in den Farbentönen des Fleisches und man geht wohl nicht fehl, wenn man diese Kunstäußerungen mit den normännischen Niederlassungen in Apulien und besonders in Sicilien in Zusammenhang bringt. Bei anderen hinwiederum kann auf französischen Einfluß geschlossen werden, da in der Mitte des 12. Jahrhunderts Dänemark in engerem Verkehr mit Frankreich gestanden hat. Dänische Geistliche bildeten sich mit Vorliebe in Paris und Orleans aus und Mitglieder französischer Ordensgemeinschaften kamen nach Dänemark (sich Hasak, Haben Steinmetzen unsere mittelalterlichen Dome gebaut? Zeitschrift für Bauwesen 1895. S. 378). Eine dauernde Einwirkung ist aber von dieser Seite nicht zu verzeichnen. (Kornerup: Minder om Cisterzienser Klosteret i Esrom. Aarbøger f. n. Oldk. 1879 pag. 6 und „Opera Sti Bernhardi“ I. 544 [St. Bernhard starb 1153]).

Auch von England scheint eine unmittelbare Einwirkung in weiterem Umfange nicht stattgefunden zu haben. — Dagegen

21) In Anbetracht aller hier beigebrachten Beweise, die Schritt für Schritt folgerichtig aufgebaut werden konnten, ist Eduard Dobson in „The Builder“ Decbr. 10 1881 erschienene Arbeit „Ueber den Symbolismus der Kirchen auf Bornholm“ als eine bloße philosophische Schwärmerei, wo jedes constructive Princip bei der Errichtung der Bauten außer Acht gelassen wird, anzusehen.

22) Kunstfertige Männer, fratres barbati genannt, reisten umher von Land zu Land, von Ort zu Ort, um Kirchenräume auszumalen, gleichwie die alten Glockengießer umherreisten. Es ist gewiß nicht wenig Nachfrage nach diesen wandernden Künstlern gewesen. Bischof Arne von Bergen schreibt ungefähr um 1308 an seinen Bruder Arndfinn, welcher in Paris und Orleans studirte und zur Pfarre in Poitiers gelangte (gik til kurien i Poitiers), daß er einen jungen Mann besorgen sollte, welcher baukundig und auch in der Malerei (ad picturam) und in der Anfertigung von Glasmalereien tüchtig wäre.

sprechen alle Anzeichen dafür, daß die größte Anzahl der Kirchenmaler aus Deutschland stammte, wo schon sehr früh die christliche Malkunst von Italien und Byzanz aufgenommen wurde.²³⁾

Besonders bei den ältesten dänischen Kalkmalereien finden wir eine auffällige Uebereinstimmung mit den deutschen in Farbgebung und äußerer Behandlung. Hier wie dort: ein prächtiger blauer Grund mit seegrünen oder hellgelben Borten, weiße Trennungslinien, rothbraune und ockergelbe Kantensäume, Zickzacklinien, Mäander, stilisirte Wolken usw.

Die Malerei war also, sagt Professor Kornerup poetisch, eine fremde Blume, welche von fremden Meistern nach Dänemark verpflanzt wurde. Doch wird man zugeben, daß nicht in allen Kirchen fremde Maler gearbeitet haben können, da ihrer zu viele auf einmal hätten vorhanden gewesen sein müssen. Es werden daher auch einheimische dänische Maler von den fremden gelernt und sich schließlich die damalige Maltechnik angeeignet haben. Diese Annahme bestärken überdies die Zeitverhältnisse, wo der Verkehr mit dem Festlande ein durchaus reger war. Einestheils ging man in kriegerischer Absicht hinüber, anderntheils aber auch zur Erlangung der festländischen Bildung. Klöster und Lehranstalten, auch wohl Königshöfe wurden besucht, um Künste und Wissenschaften zu treiben. Was nun auch immer der Zweck gewesen sein mag, alle, die nach Dänemark zurückkehrten, brachten die auf dem Festlande erhaltenen Eindrücke mit und waren bemüht, ihre Kenntnisse und Erfahrungen dem Heimathlande zu Nutze zu machen, für die Ausbreitung der Künste und Wissenschaften und für die Errichtung von Kirchen und deren Ausmalung nach dem Vorbilde des Auslandes zu sorgen.

Der dänische Frescoputz hat, nebenbei gesagt, nur eine gröbere Lage unmittelbar auf den Bausteinen und darüber eine dünnere und feinere. Der Putz in dem alten Italien bestand aus fünf zuerst gröberen und nach oben zu feineren Mörtellagen. Das kältere nördliche Klima erhielt den Putz länger feucht.

Alle bedeutenderen Kirchenmalereien Dänemarks gehören nun der Zeit von 1100 bis 1300 an und zeichnen sich durch sehr haltbare Farben aus. Es wurden gewöhnlich zum Malen sog. Erd- und einige Oxydfarben benutzt. Besonders beliebt waren für die grünen Töne ein arseniksaures Kupferoxyd (wahrscheinlich die jetzt mit dem Namen Schweinfurter Grün belegte Farbe) und grüner Kobalt, für die rothen Töne eine Rothkreide von Sinope (Türkisch Roth?) (R. Wiegmann, „Die Malerei der Alten“, Hannover 1836, S. 219 bis 220). Die Farbenpracht ist stets bezeichnend für das Alter der Malereien; je jünger diese sind, desto weniger Farben findet man angewandt, — bis für die jüngsten Bilder ausschließlich nur Ockerfarben und Kienruß zur Verwendung kamen. Wie also schon aus der Tönung hervorgeht, gehören

23) Sowohl in den Rheinlanden als auch in den Gegenden zwischen Elbe und Weser erreichte die romanische Malkunst eine bemerkenswerthe Entwicklung. Da hier die romanische Bauweise mit ihren breiten Mauerflächen nur sehr allmählich der gothischen wich, hielt die Malkunst sich hier einige Jahrhunderte länger, als in der französischen Baukunst auf der Höhe; auch beugte man sich in Deutschland weniger der bilderfeindlichen Cisterzienserlehre. Beispiele: Die Domkirche in Braunschweig, die Michaelskirche in Hildesheim, die Liebfrauenkirche in Halberstadt, Stiftskirche in Soest, St. Gereon in Köln, Neuwerk-Klosterkirche in Goslar.

die Malereien in der Nylarskirche der besseren Zeit, die in der Osterlarskirche dagegen dem Verfall der Technik an.

Die ältesten dänischen Kalkmalereien sind hinsichtlich ihrer Darstellung weder allzusehr abweichend von einander noch von denen des Auslandes. Ueberall tritt der echte byzantinische Stil in den Figuren, in den Gesichtern und im Faltenwurf der Gewänder hervor. Diese Uebereinstimmung kann nicht durch die Ueberlieferung von Maler zu Maler begründet werden, sondern ist lediglich auf das Vorhandensein von Vorbildern, welche über die gesamte christliche Welt verbreitet und den Künstlern zugänglich waren, zurückzuführen. Diese Vorbilder befanden sich in Büchern für den Gottesdienst. (Evangeliiarien, Psalterien, Sacramentarien und Kirchengväter.)

Weiterhin kann man aus der Haltung der Figuren und aus der hervorragenderen oder geringeren Schönheit der Zeichnung Schlüsse auf die Entstehungszeit der Bilder ziehen. Die Figuren der frühen Zeit zeichnen sich durch ruhige Haltung, regelmäßige Züge, gerade Nase, leidenschaftslose Augen, imponirende Stirn aus. — Schon mit Beginn des 14. Jahrhunderts aber giebt sich eine merkliche Veränderung sowohl in der Malart, als in dem Charakter der Bilder kund. Die Maler verlassen den byzantinischen Stil und das romanische Ornament und setzen den gothischen Stil besonders in dem ornamentalen und architektonischen Theil der Bilder an dessen Stelle. Auch haben die Figuren nicht mehr die älteren traditionellen Costüme, sondern die zeitgenössischen Trachten. Lebloser Schematismus, geringe Gewissenhaftigkeit in den Mafsverhältnissen des Körpers, tiefliegende Augen, deren untere Lider eine große Entfernung von der Iris zeigen, deren obere aber durch unnöthige Wölbung einen unangenehmen schreckhaften, glotzenden Eindruck hervorbringen, sind den Figuren der späteren Arbeiten eigen. Christus z. B. ist nicht mehr in der Blüthe der Jahre und in männlicher Schönheit mit regelmäßigen Zügen dargestellt; die Majestät des Ausdrucks ist verloren gegangen. Er erscheint nicht mehr als der Dulder, welcher für die Sünden der Menschen gelitten hat, sondern als strenger, strafender Richter, und Gottvater ist nicht, wie auf den alten Bildern der gewaltige, sondern der zürnende Gott. Die besonders bevorzugte Darstellung von Ereignissen aus der Passionszeit ist außerdem bemerkenswerth, und je später in der Zeit, desto schmerzvoller ist das Leiden zum Ausdruck gebracht.

* * *

Den Gegensatz zwischen den früheren und späteren Bildwerken zeigen deutlich, selbst dem Laien sofort erkennbar, die Malereien in der Nylarskirche aus dem Beginn des 13. Jahrhunderts und diejenigen aus der Osterlarskirche, sicher später als 1350. Während bei erstgenannten noch wenigstens bis zu einem gewissen Grade eine stilvolle, monumentale Fassung und ein Festhalten an altchristlichen Vorbildern zur Erscheinung kommt, weisen die Malereien in der Osterlarskirche bereits unverkennbare Einwirkungen der späteren Zeit auf.

Bei den ersteren herrscht Lust und Freude an der Farbe, auch in dem Entwurf ist Mannigfaltigkeit. Die Figuren stehen auf blauem Grunde, der oben und unten

von einer meergrünen oxydfarbigten Borte mit weissen Begrenzungslinien eingefasst ist. Die Trennung der geschilderten Begebenheiten erfolgt nach Art der alten vorbildlichen musivischen Gemälde in den frühesten Kirchen Italiens. Bei der Malerei in der Osterlarskirche herrscht dagegen graue, röthliche und gelbe Tönung vor; der Grund der Bilder ist weislich. Die Einzelvorgänge sind in einen architektonischen Rahmen gotischer Stilrichtung hineingesetzt; die menschlichen Gestalten erscheinen seelenlos, schablonenmäsig und oft ohne Verständniß der Proportion gezeichnet. Die Schattirung der körperlichen Flächen fehlt ganz. Was aber

von Baume der Erkenntniß zu essen. Bild 4: Der Sündenfall. Bild 5: Gott flucht den sündigen Menschen. Bild 6: Der Engel treibt mit gezücktem Schwerte die Menschen aus dem Paradiese (vgl. auch Blatt 60 im Atlas).

Das siebente Bild, welches die im Schweisse ihres Angesichts arbeitenden Menschen dargestellt haben muß, ist leider ganz zerstört.

Zwar ist die Zeichnung der Figuren nicht fehlerfrei und die Anatomie des menschlichen nackten Körpers vielfach mißverstanden. Doch mangelt den Figuren nicht der Ausdruck und es ist Hoheit in Gott-Vaters und des Engels



Abb. 26 u. 27. Nylarskirche.
Malereien auf dem Mittelpfeiler im Innern.
(Vgl. auch die Abbildungen auf Bl. 60 im Atlas.)

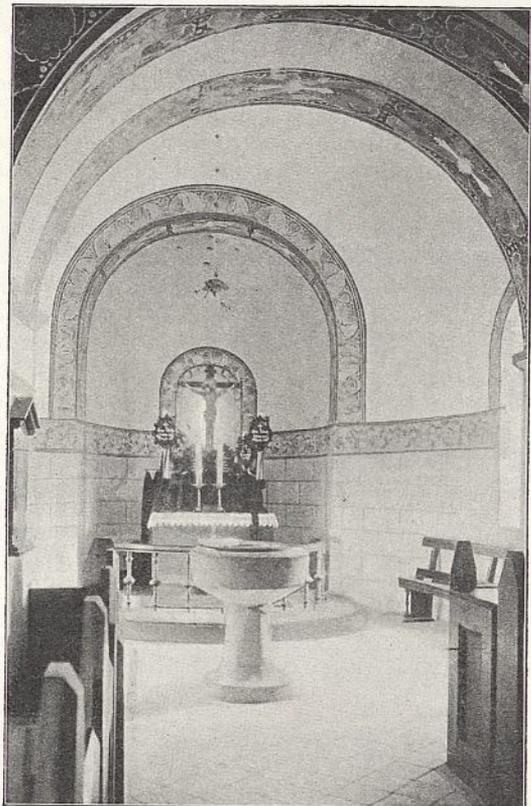


Abb. 28. Choransicht der Nylarskirche.
(Um die Altarnische: stilisirte Wolken als Bandornament.)

am meisten als Kennzeichen des Niederganges ins Gewicht fällt, ist, daß die Bilder nicht auf nassem, sondern von Hause aus auf trockenem, ziemlich unebenen Kalkputz gemalt sind.

Die Malerei in der Nylarskirche verhilft also vermöge ihrer Durcharbeitung und Durchbildung dem Kirchenraume zur Steigerung des Eindruckes. Das vermag aber die in der Osterlarskirche schon deshalb kaum, weil die Darstellungen leider nicht einheitlich und miteinander in den Größensverhältnissen übereinstimmend entworfen sind.

Die Bilder auf dem Mittelpfeiler in der Nylarskirche (Text-Abb. 26 u. 27) stellen die uralte Erzählung aus dem ersten Buche Mosis von der Erschaffung des Menschen und dem Sündenfall dar. Bild 1: Erschaffung Adams. Bild 2: Erschaffung der Eva. Bild 3: Gott warnt Adam und Eva

Haltung. Die Umrisse sind scharf angegeben. Die Schatten in dem Nackten sind mit lichtem Ocker gemalt, die Schatten auf den Gewändern mit einer dunkleren Farbe — auch das, was die Maler „das höchste Licht“ nennen, ist mit einem spitzen Pinsel in weissem Kalk und in einer eigenthümlichen Schabmanier, welche an Malereien in Handschriften am Schlusse des 12. Jahrhunderts erinnert, hergestellt. Die Glorienscheine um die Köpfe Gott-Vaters und des Engels sind mit kleinen, in dem nassen Kalk ausgehöhlten, eiförmigen Vertiefungen versehen, damit die Vergoldung, die inzwischen vergangen ist, besser Licht fangen konnte.

Auf den runden Kirchenmauern befinden sich jetzt nur noch zwei Friese mit schön erfundenen, im Maßstab richtigen, romanischen Ornamenten. Nach Professor Magnus Petersen (Beskrivelse og afbildninger af Kalkmalier etc.) soll auf



Abb. 29. In der obersten Reihe Heilige; in der Mandorla: Christus; links von ihm die Seligen im Himmel; rechts von ihm die Verdammten in der Hölle.



Abb. 30. Darstellung der Seligen, darüber Heilige.



Abb. 29 bis 31. Osterlarskirche. Abb. 31. Begebenheiten bis Christi Geburt.
(Vgl. auch die Abbildungen auf Bl. 61 im Atlas.)

der südlichen Innenmauer noch eine größere Malerei vorhanden gewesen sein. Auf der Fläche unter dem Bogen waren Reste von rothen und gelben Rosetten (ca. 1600). Eine noch jüngere Malerei fand sich auf der nördlichen Wand des Chores, wo Christians' V. Namenszug und einige andere Namenszüge verzeichnet waren. — —

Um den mittleren Einbau der Osterlarskirche ist eine Reihe von Feldern mit biblischen Bildern gemalt (Text-Abb. 29 bis 31, vgl. auch Abb. auf Blatt 60 im Atlas). Jedes Feld wird von einem Wimperg mit dreipaisartigem Bogen gotischer Stilrichtung überdeckt, welchen Säulen mit fialenartigen freien Endigungen tragen. Die neben den Giebelbegrünungen und Fialen verbleibenden Flächen sind mit zinnenartigen Aufsätzen verziert, wodurch aller Wahrscheinlichkeit nach die Burg Zion angedeutet werden sollte.

Im ersten Felde befindet sich Engel Gabriel mit einem Schriftband in der Hand; er wendet sich zu Maria, welche in einem besonders abgetheilten schmaleren Felde steht. Dann folgt ein Bild mit Marias Besuch bei Elisabeth. Maria mit der Krone auf dem Haupte empfängt Liebkosungen von Elisabeth. Zur Seite davon sieht man Maria auf einem Bette liegen, das kleine Jesuskind in die Höhe hebend. In einem schmaleren Felde sitzt Joseph, nachsinnend, den Kopf mit der Hand gestützt, angethan mit rothem Rock und weißem Mantel.

In einer Abtheilung von vier Bildern ist dann weiter Christi Leidensgeschichte dargestellt. Bild 1: Der Gekreuzigte mit Maria und Johannes; letzterer in der Tonsur. Bild 2, rechts davon: Die Abnahme vom Kreuz; größtentheils zerstört; man sieht nur eine liegende blutbefleckte Christusfigur. Bild 3, diesem entsprechend, auf der anderen Seite: Die Auferstehung; Christus hält eine rothe Siegesfahne; unten am Grabe schlafende Soldaten. — Auf dem vierten Bilde ist ein weltlich gekleideter Mann, den eine Krone als König charakterisirt, mit einem Mantel über der Schulter zu sehen. Er hält einen Gegenstand in der Hand, welchen er zu den Reitern im Ringpanzer in die Höhe hebt; es scheint, als ob er den Soldaten eine Weisung mit der erhobenen Rechten giebt und so auf den Vorgang der Kreuzabnahme hindeutet. Ebenfalls im Zusammenhange mit dem Nebenbilde steht die weibliche Figur zu seinen Füßen, deren Heiligenschein auf eine der in das Drama verflochtenen Angehörigen Christi schliessen läßt.

In einem langgezogenen Felde ist noch ein dritter *Cyclus* von Bildern erhalten geblieben. Das Feld wird durch romanische Ornamente von den andern und auch in seiner Längsrichtung in drei Theile getheilt (Text-Abb. 29). In dem obersten ist eine Reihe mit Heiligenscheinen geschmückter Apostel, Bücher in den Händen haltend, an ihrer Spitze Maria mit dem Kreuz, dargestellt. In der Mitte sitzt Christus in der *Mandorla*, als irdischer Richter thronend. Auf der einen Seite sieht man eine Reihe nackter Seeliger im Himmel, welche ihr Antlitz gläubig zu Christus wenden; auf der anderen führen Teufel die Verdammten, in Fesseln geschlagen, zur Hölle, die als ein abschreckend häßlicher, geöffnete Rachen versinnbildlicht wird.

Zu erwähnen wäre noch, daß auch die *Nykirche* Malereien und zwar aus dem Schlusse des 14. Jahrhunderts besitzt, die aber sehr beschädigt, schlecht gezeichnet und roh gemalt, zudem auch infolge eines hölzernen Emporeneinbaues schwer zu besichtigen sind. Auf ihre Wiedergabe muß verzichtet werden. Der oberste Theil des Mittelpfeilers zeigte, wie in den vorherbenannten Kirchen, einen Gürtel mit Malereien. Nur von dreien sind noch Spuren erkennbar. Jedes Bild scheint von Säulen flankirt und mit gothischem Spitzgiebel gekrönt zu sein. Das erste soll Christi Geißelung, das zweite die Kreuztragung und das dritte die Kreuzigung mit Maria und Joseph darstellen. — Ein romanisches Ornamentband schließt die Bilder oben ab.

Auf der nördlichen Mauer liegen ferner noch spärliche Reste eines großen Bildercyclus frei, welcher einst die Außenmauer des Innenraumes friesartig geschmückt hat, de Thura beschreibt die von ihm gesehenen „*emblematischen*“ Malereien auf Seite 74 seines Werkes. Fraglich ist aber, ob dieses die ursprünglichen gewesen sind. Man erkennt den heiligen Christophorus mit den Jesuskinde. Er ist in ein graues Unterhemd und einen rothbraunen Mantel gekleidet; seine nackten Beine umspült das durch wellenförmige Linie angedeutete Wasser.

Im Laufe des 17. Jahrhunderts müssen Uebermalungen dieser Flächen, wenigstens theilweise, stattgefunden haben, denn um ein kleines Fenster der nördlichen Innenwand ist ein schwarz und grau gemaltes Renaissanceornament mit Blumen und Rankenwerk bis auf den heutigen Tag erhalten (Text-Abb. 32).

Die *Oleskirche* besitzt keine Malereien; aller Wahrscheinlichkeit nach ist sie auch nie ausgemalt gewesen und bildet eine Ausnahme von der Regel, wonach gerade bei einfachen, des architektonischen Zierraths entbehrenden Kirchenbauten die Malerei sich der Baukunst hinzugesellte, um den kahlen Wandflächen die Nüchternheit zu nehmen. Das geschah nicht allein im Mittelalter, wo die Malereien förmlich ein Unterrichtsmittel für das Volk in den biblischen Ereignissen bildeten, sondern auch in späterer Zeit, wie die, die figurlichen mittelalterlichen Malereien bedeckenden Re-

naissanceornamente in der *Nykirche* beweisen. Vielleicht haben in der *Oleskirche* die geeigneten künstlerischen Kräfte oder die erforderlichen Geldmittel gefehlt; denn man ließ nur ungern die Malereien fort, ohne welche das Bauwerk eigentlich als nicht vollendet galt.

In der *Osterlars-* und der *Nylarskirche* lagen die Pfeilmalereien so vollständig und übersichtlich zu Tage, daß eine Wiederherstellung von sachkundiger Hand, wie von der des Prof. Kornerup, durchaus geboten schien. Der genannte Künstler hat aber mit weiser Mäßigung alle sonstigen alten Malereien in den Rundkirchen unberührt gelassen, die nicht deutlich genug erkennbar waren. Unter solchen Umständen ist es ein größeres Verdienst, eine Wiederherstellung vermieden, als herbeigeführt zu haben.

Schluss.

Es ist eine rauhe Zeit, die an uns vorübergezogen, eine urwüchsige Kunst, die uns ihre Spuren gezeigt hat; aber eine eigenartige Welt von selbständiger Prägung, verbunden mit dem Reiz des Herben und Ringenden hat sich uns erschlossen. Inmitten der urwüchsigen gewaltigen Natur muß es uns modernen Menschen wie geistige Seeluft kräftig anwehen und zu eigener Thatkraft begeistern. Zeigt sich zudem noch die nordische Natur zügellos und in ihrem rauhen Gewande, kämpfen die entfesselten Elemente einen gigantischen Kampf, so scheint das aufgerollte Bild vergangener Zeiten an Inhalt und Kraft zu gewinnen, und man fühlt sich vollends in das graue nordische Mittelalter versetzt. — — —

Vor seiner letzten Abreise von Bornholm hat der Verfasser auch ein solches Auflehnen der Naturgewalten gegeneinander erlebt. Ein furchtbares Unwetter hatte bei der herbstlichen Jahreszeit ein Woche lang gehaust. Es war, als wäre Thor, der Herr des Firmaments, in seinem Wagen über Land und Wasser gezogen, in der Rechten den zermalmenden Hammer *Miölnir* führend, dessen Schläge den zerstörenden Blitz und den rollenden Donner verursachen. Dann hatte er seine Fahrt vollendet und war zu seiner Gattin *Sif* in sein geräumiges Haus *Bilskirnir* zurückgekehrt. — — Schon hatten die Sommergäste sich in ihr Schicksal gefügt, noch längere Zeit auf der Insel zurückbleiben zu müssen, da Tag auf Tag verging, ohne daß Besserung eintrat. — Da klärte sich der Himmel auf, und es sah aus, als wollten die erschöpfte Luft und das gepeitschte Wasser sich ausruhen vom Toben und Rasen: — die See rollte aus und der Wind flaute ab. Die immer sanfter wogenden Fluthen des Meeres glätteten sich, begannen den blauen Himmel widerzuspiegeln und im lichten Glanze zu schimmern. Schnell ist nun der Entschluß zur Rückreise gefaßt, die zur Entschädigung für die ausgestandenen Entbehrungen über das schöne Kopenhagen führen soll, wo moderne Cultur und der Reichthum an Kunstschätzen Augen und Sinne gefangen nimmt.



Abb. 32. *Nykirche*. Gemaltes Renaissanceornament.

In Rönne besteigen wir abends 10 Uhr das Postschiff, das uns alsbald aus dem Bereiche des mit Hunderten von verschiedenfarbigen Lämpchen erleuchteten Hafens bringt. — Kein Lüftchen regt sich schliesslich mehr und silberklar ist der Mond und silbern blinken die Sterne an fast wolkenlosem tiefblauen Himmel. — Der Horizont geht in die Fluth über, ohne scharfe Trennung, als wenn alles ein einziger Aetherraum wäre, in dem man schwebt. Die Temperatur ist lau und mild. — Die meisten Passagiere stehen auf Deck, andächtig genießend, — gleichsam um den Zauber der Natur nicht zu stören, spricht Niemand ein Wort.

Noch ruht das Dämmerlicht der scheidenden Nacht über dem Meere. — In unbestimmten Umrissen zeigt sich in der Ferne eine dunkle Landmasse. — Es ist Seeland. — Näher und näher eilt das Schiff der Insel zu, die friedlich im Morgendämmerlichte daliegt. — Der Schleier, den die Nacht gesponnen, hebt sich allmählich. — Eine seltene Färbung der Wolken und die Verwandlung der schwarzen Farbe des Meerwassers in einen graugrünen Ton kündigt das Nahen der

Sonne, die ihre Bahn am Himmelsbogen beginnt. — Schon steigen weiter westwärts die Thürme von Kopenhagen am Horizont auf, allmählich treten auch die Häuser und die Festungswerke aus dem Wasser hervor. Helle violette Glanzlichter huschen über die spiegelnde Wasseroberfläche, von welcher kühlende Meeresluft aufsteigt; langsam ziehen Schiffe mit vollen Segeln vorüber, eiliger fahren keuchend die Dampfschiffe, hinter sich eine langgestreckte Rauchlinie, wagrecht über dem Wasser, zurücklassend. — Da geht die Sonne auf! — Das Schiff umfährt die alten Forts der nordischen Seefeste und biegt backbord in den Hafen ein, dessen reicher Kranz von Fahrzeugen sich in den blauen Wellen widerspiegelt. — Mit Gold bekleidet die glühende Sonne tausend Dächer und die Bäume am Meeresgestade. Es folgen auf einander die Quaianlagen, der Gartenhag der „langen Linie“ und dann die Landungsbrücke, von der das Treiben und Geräusch herüberläutet. Bald erschallt das Commando „Stoppen“ — noch einige Schraubenschläge — und wir betreten Kopenhagen, das nordische Athen. — —

Aus Lebens- und Arbeitsverhältnissen thüringischer Baumeister im XVI. Jahrhundert.

Mit Abbildungen auf Blatt 62 im Atlas.

(Alle Rechte vorbehalten.)

Der Stoff für diese Studie entstammt den Sachsen-Ernestinischen Landen. Den Kern derselben bilden als ziemlich geschlossenes Ganzes die auf der Veste Heldburg (zwischen Hildburghausen und Coburg) verwahrten Schriftstücke über die umfangreichen Bauarbeiten, welche auf der Burg in den Jahren 1560 bis 1564 vorgenommen wurden, weiter wurden Bestände des Sachsen-Ernestinischen Gesamtarchives zu Weimar benutzt.

Die von uns früher zu baugeschichtlichen Zwecken bearbeiteten Urkunden¹⁾ haben wir im Nachstehenden nach ihrem culturgegeschichtlichen Werthe auszubeuten versucht. Der Eigenart dieser Quellen zufolge lassen sich die Ergebnisse der Arbeit nicht vollständig von dem Lebensbilde der beteiligten Personen trennen, sodafs wir gezwungen sind, einige von Cornelius Gurlitt und von uns selbst früher an anderen Orten gemachte Mittheilungen kurz zu wiederholen.

Baumeister Kunz Krebs steht als Erbauer des 1532 begonnenen Schlosses Hartenfels zu Torgau und seines herrlichen Treppenhauses, das als das prächtigste derartige

Werk der deutschen Renaissance bezeichnet wird, urkundlich fest. Das Sachsen-Ernestinische Gesamtarchiv besitzt die Bestallung des Kunz Krebs²⁾ als Baumeister des Churfürsten Johann Friedrich des Grofmüthigen zu Sachsen³⁾. Sie ist datirt vom Sonntag nach Andree (1. Dezember) 1532 und lautet unter Weglassung unwichtiger und wiederholender Zwischensätze:

„Cuntzen Krebs steinmetzen zu Koburg bestallung.
von gots gnaden wir Johans Friedrich hertzok zu Sachsen und churfurst etc. bekennen und thun kund vor uns und in vormundschaft etc.⁴⁾ das wir unsern lieben getreuen Cuntzen Krebs steinmetzen und burger zu Koburgk zu einem baumeister seins hantwegs an und aufgenommen haben. Also das er sich in allen unsern furstenthumben und landen als ein werckmeister auch sunsten in allem das er kann und weiss seins besten vorstandes ime gedingen oder sunsten zu rathen und zu helfen und sich darinnen auf unser und unser bevelhaber erforderung untertheniglich guthwillig und unseumelich, da er durch ehaft nit vorhindert auf unser kosten und zeerung gebrauchen lassen und damit er sich dester stattlicher und bass erhalten und seins diensts auswarten kann, haben wir ime gewilligt jherlich XII fl. XII somer korn nemlich ides Quatember III fl. und III somer korns und ein somer hofklait raichen zu lassen.
So wir ime aber einen oder mehr bau selbs zu machen und zu verfertigen befehlen werden sollen wir uns seiner belohnung so er nit uberhaupt angedingt wird mit ime vogleichen.

2) Sachsen-Ernestin. Gesamtarchiv, Weimar, Cop.-Buch F. 17, Fol. 23. Die Urkunde ist vollständig veröffentlicht in Anmerkung 3 der zweiten unserer Eingangs erwähnten Studien.

3) Vgl. Stammtafeln der Ernestinischen Linien des Hauses Sachsen. C. A. H. Burckhardt, Weimar 1885.

4) für Johann Ernst, den Sohn zweiter Ehe des Churfürsten Johann mit Margarethe von Anhalt, vgl. Anmerk. 3.

1) „Neue Beiträge zur Geschichte deutschen Alterthums“. Herausgeg. von dem Henneberg. alterthumsforschenden Verein in Meiningen (XI. und XIII. Lieferung, 1892 bezw. 1894. Commissionsverlag der Brückner- und Rennerschen Hofbuchhandlung in Meiningen). Die erste dieser Studien, betitelt „Nikolaus Gromann und der Ausbau der Veste Heldburg 1560—1564“ verwerthet die dort als Anhang mitgetheilten Bau-Urkunden des Burgarchives aus den Jahren 1558 bis 1566 sowie einschlägiges archivalisches Material des Sachsen-Ernestinischen Gesamtarchives zu Weimar, um die Thätigkeit des Baumeisters Gromann, und besonders eingehend die Erbauung des „französischen Baues“ der Veste Heldburg zu verfolgen; die zweite Studie ist überschrieben „Zur Geschichte der Renaissance in den Sachsen-Ernestinischen Ländern“. Sie benutzt Urkunden, welche erst jüngst nach der Veröffentlichung der ersten Studie dem Archive der Veste Heldburg zugegangen sind, und trägt weitere Ergebnisse unserer Nachforschungen besonders im Sachsen-Ernestinischen Gesamtarchive zu Weimar nach. Neuerdings können wir diesen auf Grund weiterer Zugänge des Heldburger Archives und mehrerer noch nicht benutzter Bestände des Archives zu Weimar einige Nachträge anfügen.

Darauf hat uns genannter seiner pflicht gethan an getzaiten seinen dienst mit gantzem treuen vleiss nachzugehen, unser meinung zu furdern und schaden so viel ime sein vermugen zuvorkomen. Doch soll diese bestellung uf unser widerrufen und ehgemelts steinmetz gefallen stehen ahne geverde etc. Und geben uf unserm schloss Koburgk suntags nach Andree anno XXXII.“

Die Aufnahme des Steinmetz Kunz Krebs als „baumeister seins hantwergs“ wird erläutert durch die Bezeichnung „werkmeister“. Für diese Thätigkeit wird ihm sein Jahresgehalt ausgeworfen. Sollte er aber einen „baw selbs zu machen“ haben, so wird Lohnvereinbarung vorbehalten, soferne Krebs nicht angedingt wird, d. h. soferne er den Bau nicht selbst in Accord übernimmt. In den Worten „ein oder mehr baw selbs zu machen“ dürfte der Hauptunterschied zwischen dieser und der ihm als „Werkmeister“ zukommenden Thätigkeit zu suchen sein; als Werkmeister hat er den Bau offenbar nicht „selbs“ zu machen, also doch wohl ihn nur zu überwachen, so dafs dort seine Thätigkeit etwa die eines Bauführers oder Poliers zu sein scheint.

Unter „Ehaft“ sind Verhinderungen zu verstehen, die aus dem ehelichen Leben hervorgehen; sie werden ausdrücklich als Entschuldigung anerkannt.

Um uns einen Begriff von dem Werthe der Bezüge des Krebs zu machen, müssen wir etwas weiter ausholen. Im Verkehre rechnete man damals in Thüringen nach dem meifsnischen Gulden, der als blofses Zählgeld 21 Groschen betrug. Thatsächlich wurde der Gulden in Silber, Gulden-groschen, seit 1490 gleich 21 Groschen, Zinsgroschen, gerechnet, stieg aber infolge Verschlechterung der letzteren Münzen im Werth so sehr, dafs 1541 festgesetzt wird, er soll nicht höher als zu 25 Groschen genommen werden, und 1542 nicht höher als zu 24 Groschen.

Der Gulden-groschen hatte nach Wiebe⁵⁾ im Jahre 1518 ein Feingewicht von 27,202 g. Wie aus den von uns durchgesehenen Rechnungen hervorgeht, wurde der Groschen zu 12 Pfennigen, der Pfennig zu 2 Hellen gerechnet.

Ein Sommer Korn = ein Simmer Sommerfrucht = 113,096 Liter = 2,261 Scheffel.

Der Marktpreis für 1 Erfurter Malter Korn (Roggen) betrug im Jahre 1533 nach Kius⁶⁾ in Thüringen ohne genauere Angabe des Ortes 2 Gulden 9 Groschen; 1 Erfurter Malter = 7½ Simmer Coburger Gemäfs, das hier in Betracht zu kommen hat, folglich hatte unter diesen Verhältnissen 1 Simmer Korn im Jahre 1533 den Werth von 6,8 Groschen. Die Schwankungen der Getreidepreise in jener Zeit zwischen den einzelnen Jahren und zu gleicher Zeit an verschiedenen Orten sind infolge der schwierigen Verkehrsverhältnisse sehr bedeutend, und deshalb ist auch diese Rechnung von zweifelhaftem Werthe. Der Preisansatz, der der genannten Naturleistung zu Grunde liegt, ist uns leider nicht bekannt. Aufser diesen Rechnungen erhielt Krebs ein Sommerhofkleid, wie es damals überhaupt Gebrauch war, den Hofbeamten

die Sommer und Winterkleidung als Besoldungstheil zu verabreichen. Infolgedessen waren am Hofe mehr als dreifsig Schneider beschäftigt. Dieses Reichthums ist nach Kius⁷⁾ auf 8 bis 12 Gulden anzuschlagen, die dem Krebs zugesprochene Sommerkleidung allein also auf etwa die Hälfte. Sonach berechnet sich das jährliche Einkommen des Krebs auf ungefähr 21 Gulden; dazu hatte er freie Verköstigung, die nach Späterem mit 1 Gulden für die Woche bewerthet wurde, sohin den Haupttheil der Gegenleistungen seines Dienstherrn bildete.

Wie eben angeführt, hatte der Gulden-groschen im Jahre 1518 und auch noch i. J. 1532 einen Feingehalt von 27,202 g. Das Einkommen des Krebs im Gesamtwerte von 73 Gulden entspricht also 1985,75 g Feinsilber und diese rund 397 *M* unserer Währung, den Feingehalt von 1 *M* von genau 4,99995 g zu rund 5 g gerechnet.⁸⁾ Es ist dies die einzige Möglichkeit, um den damaligen Geldwerth mit dem heutigen zu vergleichen.⁹⁾ Der thatsächliche Werth des angegebenen Gehaltes war in jener Zeit ein viel grösserer, wenn wir die Kaufkraft des Geldes in Betracht ziehen. Zur Erläuterung derselben führen wir einige Lebensmittelpreise aus Thüringen nach Kius an. Es kostete 1533 ein Kalb von 40 Pfund 10 Groschen, 1 Pfund Kalbfleisch 2½ bis 4 Pfennige, 1506 bis 1532 kostete das Pfund Ochsenfleisch 5 Pfennige, 1544 aber 6 Pfennige, eine ungemästete Gans 3 Groschen, ein Huhn 6 Pfennige, 1532 kostete eine Rindszunge 1 Groschen 4 Pfennige u. s. f. Wenn sich auch durch den Vergleich dieser Preise mit den heutigen ein bestimmtes Verhältnifs zu den heutigen Preisen berechnen läfst, so verzichten wir doch auf eine solche Untersuchung, da sie sich für jeden Vergleichsgegenstand und für jede Oertlichkeit verschieden stellt; zudem besitzt sie nur relativen Werth, da die Verschiedenheit der Lebensverhältnisse, Ansprüche u. s. f. für einen zuverlässigen Vergleich ein unerläßlicher Coefficient ist, der jedoch in Zahlen nicht in Rechnung gebracht werden kann.

Das Steinmetzzeichen dieses Meisters, das C. Gurlitt an der Stadtkirche zu Dippoldiswalde bereits 1506 feststellt, ist .

Krebs wird in der wiedergegebenen Urkunde „Bürger zu Coburg“ genannt. Ueber seine Geburtsstätte fehlt uns sichere Kunde. Weder die Bürgerprotokolle noch die Kirchenbücher reichen in Coburg bis zum Jahre 1532 zurück.¹⁰⁾

Wir haben im Jahrgang 1896 des Centralblattes der Bauverwaltung S. 67 unter der Ueberschrift „Stammt Kunz Krebs aus Büdingen?“ von einer Grabplatte auf dem St. Rochusfriedhofe in Nürnberg berichtet, welche die Hausmarke  mit der Ueberschrift „Hans Krebs 1522“ zeigt. Bei dem Umstand, dafs das Steinmetzzeichen des Kunz genau dieser Marke entspricht und sie nur unten links um einen nach links aufwärts gerichteten, zu dem Mittelbalken parallelen Balken bereichert, läge die Vermuthung nicht fern, dafs jener Hans Krebs der Vater des Kunz, sonach Kunz vielleicht ein Nürnberger Sadtkind gewesen sei. Ob jener 1522 verstorbene Hans Krebs 1489 in Nürnberg eingewandert ist, wie wir früher annehmen zu dürfen glaubten, ist nach

5) Zur Geschichte der Preisrevolution des XVI. und XVII. Jahrhunderts. Staats- und socialwissenschaftliche Beiträge, herausgeg. von Dr. August von Wiaskowsky, II. Band. 2. Heft. Leipzig 1895.

6) Dr. Kius, Die Preis- und Lohnverhältnisse des XVI. Jahrhunderts in Thüringen. Jahrbücher für National-Oekonomie und Statistik, Hildebrand I, Jena, F. Mauke. 1863.

7) a. a. O. S. 301.

8) Ich verdanke diese Mittheilung Herrn k. Münzmeister H. Riederer in München.

9) Die Anregung zu dieser Gegenüberstellung verdanke ich Herrn Universitätsprofessor Dr. W. Lotz in München.

10) Laut gütiger Mittheilung des Stadtmagistrates.

neueren Ergebnissen unserer Nachforschungen¹¹⁾, die zur Feststellung eines gleichnamigen, im Jahre 1499 Meister gewordenen Berufsgenossen führten, zweifelhaft geworden. Aus einer Inschrift im Schlussstein über dem Gewölbe des Treppenhauses zu Torgau schließt C. Gurlitt, daß im Jahre 1536 Krebs 44 Jahre alt gewesen, also im Jahre 1492 geboren sei. Freilich dürfte diese Annahme ausschließen, daß das mit der Jahreszahl 1506, wie angegeben, von Gurlitt gefundene Steinmetzzeichen unserm Kunz Krebs angehört, da er damals dann erst 14 Jahre alt gewesen wäre.

Von Nürnberg wäre Kunz wohl auf Umwegen nach Coburg gewandert; hier hat er das Bürgerrecht erworben, und siedelte dann im Jahre 1533 mit Weib und Kind nach Torgau zur Ausführung des Schloßbaues über. Er wohnte dort im Kloster, wo für ihn „Lehnbänke, Bettladen, Kannenrick“ usw. angefertigt wurden¹²⁾. 1534 wurden für die Herstellung eines Zugs an der Hausthür „das man in der stuben kann aufziehen Meyster Kunzen, dem Baumeister“ 4 Groschen bezahlt.

Krebs reist von Torgau nach Franken, 1536 nach Eilenburg und Zwickau, 1537 nach Pirna, Dresden und Meißen, 1538 nach Eisenach; seine denkwürdigste Reise dürfte die nach Berlin am 22. April 1537 gewesen sein, von der er am 1. Juni zurückkehrt. Diese Reise im Zusammenhalt mit den stillistischen Übereinstimmungen des Berliner Schlosses und Krebscher Bauten, besonders mit Torgau, beweist, daß Krebs auch das Berliner Schloß entwarf¹³⁾.

Mit Decret vom 17. November 1538 wird die endgültige Anstellung des Kunz Krebs ab 2. März 1539 ausgesprochen. Wir geben auch diese Urkunde zum großen Theil im Wortlaute, da sie für die Verhältnisse sehr bezeichnend ist¹⁴⁾:

„Kuntzen Krebs baumeisters dinst vorschreybung
uf sein lebungk.

Von gots gnaden wir Johans Fridrich hertzog zue Sachsen churfurst etc. und burggrave zue Magdeburg bekennen vor uns und von wegen des hochgebornen fursten hern Johans Ersten hertzogen zue Sachsen etc. unsers freuntlichen lieben bruders und thun gegen menniglich, das wir unsern lieben getreuen Cuntzen Krebsen steinmetzen zu unsern bawmeister und diner sein leben lang uf und angenommen haben und nehmen ine wissentlich an in und mit crafft ditzz briefs, der gestalt das er sich zu allen unsern haubt und andern gemeinen furfallenden und furstehenden gebeuden als ein baumeister nach seinem besten vorstandt und vormugen vleisig und undertheniglich gebrauchen lasse und will. dagegen und zu ergetzlichkeit solchs seins dinsts wollen wir inen (I.) jerlichen funfzig gulden Reinisch, je ein und zwanzig zins groschen fur einen gulden gerechnet, aus unser camer zu den vier Quatember zeiten und zway gotisch malter Korn aus unserm ampt Gotha auch ein sommer und winther hofkleit aus unser schneiderei

11) Vgl. unsere Notiz „Baumeister der deutschen Frührenaissance“. Centralblatt der Bauverwaltung 1900, S. 19.

12) O. Wankel und C. Gurlitt, Die Albrechtsburg zu Meißen. Dresden 1895.

13) O. Wankel und C. Gurlitt a. a. O. S. 32.

14) Sachsen-Ernestin. Gesamtarchiv, Weimar, Reg. Rr. S. 1 bis 316, Nr. 944. Der vollständige Wortlaut ist in Anm. 4 unserer angeführten Studie „Zur Geschichte der Renaissance etc.“ veröffentlicht.

Zeitschrift f. Bauwesen. Jahrg. LI.

reichen und geben lassen. (IIa.) Und wurden wir etwo in unser landen und furstenthumben einen hauptbau anfahen und gedachten Cuntzen Krebsen zue einen bawmeister darzu gebrauchen, so wollen (α .) wir doch solchen baw an enden unsers hoflagers nicht were das er also die cost zue hof nicht haben konthe ime die wochen zwene gulden, so aber (β .) derselbige baw an dem ort da wir hof halten fur genohmen wurde, da er also die cost zu hof haben mochte, die wochen einen gulden raichen und geben lassen. (IIb.) Begebs sich auch, das wir vorgenannten Cuntzen Krebsen zu besichtigung unser schlosser und heusser oder sunsten zu andern unsern gebeuden, wie sich solchs nach gelegenheit begeben und zutragen magk, wurden gebrauchen, solchs soll uf unser costen geschehen, und wann er also solcher gestalt von uns schickt und gebraucht wirdet und wir inen (α .), an keinen ordentlichen unsern hauptbaw stehen haben, wollen wir ime, da er ein vollyge woche lenger aussen ist, wochentlich einen gulden neben der zeerung wie obgemelt raichen und geben lassen. Wo ehr aber kein vollige wochen in oberurten unsern gescheften aussen sein wurde, sollen wir ime nichts mehr zu raichen schuldig sein, sondern er soll sich an seiner ordentlichen besoldung begnügen lassen. Truge sich aber zue, das wir genanten Cuntzen Krebsen (β .) einen ordentlichen hauptbaw untergeben und inen in andern unsern gescheften vorschicken und gebrauchen wurden, so soll ime sein besoldung, die wir ime uff den valh wie obsteht (also nach IIa) raichen, nichts dester weniger furtgehen, und solcher vorschickung halber daran unabbruchlich sein. Wurden wir jne aber (IIc.) auch mit der Zeit uf ansuchung oder sunst jn unsere stede etliche furhabende gebeude der orter zu besichtigen und seinen rath darzu zu geben, wie und welcher gestalt bequemlich und mit bedacht gebaut mocht werden verordenen, darinnen soll und will er sich gehorsamlich und gutwillig halten und erzaigen. So soll im auch ein pferdt gehalten und hafern als jtem tag ain mass dergleichen stroe und hew auch eyssen und nagel gegeben werden“.

Wie die Vervierfachung des Baargehalts allein schon beweist, erfährt die Stellung des Meisters mit der Bestallung auf Lebenszeit eine wesentliche Aenderung, die auch in der Bezeichnung als „Baumeister und diner“ zum Ausdruck kommen soll. Der Hauptunterschied scheint darin zu liegen, daß in der ersten Urkunde zunächst seine Verwendung als „Wergkmeister“ in Aussicht genommen ist; deshalb die Bestimmung, daß „so wir jne aber einen oder mehr baw selbs zu machen“ befehlen, besondere Lohnvereinbarung vorbehalten bleibt. Für den Torgauer Schloßbau war demnach eine solche Vereinbarung erforderlich, doch scheint sie nicht erhalten zu sein.

Die zweite Urkunde dagegen nimmt seine Thätigkeit als Baumeister in erster Linie für die Unterhaltung in Aussicht; die eingeklammerten Ziffern und Buchstaben wurden von uns zur leichtern Bezugnahme eingeschaltet. Unter I wird sein Jahresgehalt ausgeworfen, unter IIa) werden seine Bezüge festgesetzt für den Fall, daß er einen Neubau am Ort des Hoflagers oder entfernt von diesen auszuführen habe; unter IIb) wird bestimmt, was er für Dienstreisen zu Unterhaltungszwecken der fürstl. Besitzungen anzusprechen hat, und endlich wird unter IIc) auch seine auswärtige Thätig-

keit für Stadtverwaltungen und im fürstl. Auftrag in Aussicht genommen.

Die Stellung des Krebs wird nunmehr ungefähr die eines Hof- und Regierungsbaubeamten.

Der Bargehalt wird auf 50 fl. erhöht. Die weiter ausgesetzten 2 Gothaer Malter entsprechen $\frac{1}{2}$ Erfurter Malter; der Erfurter Malter hat nach Kius 1538 in Thüringen, freilich wieder ohne Angabe des Ortes, einen Werth von 4 fl. 16 Gr.¹⁵⁾

Weiter erhält er nun ein Sommer- und ein Winterhofkleid, bezüglich deren Werth wir auf das oben Mitgetheilte Bezug nehmen.

Seine Besoldung beträgt also, für die Kleider einen mittleren Werth angenommen, 62 Gulden 8 Gr. Der Bestimmung über seine Thätigkeit an einem Neubau (II, a) zufolge wird die Kost für eine ganze Woche mit 1 Gulden, also für den Tag zu 3 Groschen, das ist 3,738 g Feinsilber, also rund 0,75 \mathcal{M} unserer Währung, in Ansatz gebracht. Mit dem Werthe seiner Verköstigung zu 52 Gulden im Jahr beläuft sich das feste Gesamteinkommen des Krebs auf 114 Gulden 8 Groschen.

Der Gulden Groschen hat nach Wiebe¹⁶⁾ vom Jahre 1534 ab ein Feingewicht von 26,399, der Groschen von 1,246 g. Es entspricht also dieser Gehalt des Krebs 3019,45 g Feinsilber und nach unserer Währung 604,89 \mathcal{M} . Im Hinblick auf die obigen Ausführungen beschränken wir uns auch hier auf diese Feststellung.

Die Dienstreisen macht der Baumeister zu Pferde. So finden wir in den Rechnungen des Amtes Torgau im Jahre 1537 bis 1538 den Eintrag: „ $\frac{2}{2}$ Gr. Miethlohn uf ein Pferd Meister Cuntz dem Baumeister 2 mall zur Rohrteiche geriethen¹⁷⁾. Von seiner Anstellung auf Lebenszeit an wird ihm ein Pferd gehalten. Die hierauf bezügliche Bestimmung in vorstehender Urkunde ist, wie durch den im folgenden mitgetheilten Brief Gromanns vom 5. October 1563 erläutert wird, nicht etwa im Zusammenhang mit Bestimmung II c) zu verstehen, sondern allgemein gültig.

Ueber die Zulässigkeit privater Bauthätigkeit enthalten diese Urkunden nichts, doch steht dieselbe nach den That-sachen und späteren Nachrichten außer Zweifel.

Kunz Krebs starb am 31. August 1540 zu Torgau. Sein Grabstein ist an der Ostseite der Marienkirche dort zu finden und stellt den Meister in ganzer Figur dar, in der rechten Hand Zirkel und Maßstab haltend, mit der Linken auf einen Schild gestützt, der einen Krebs im Felde zeigt.

Mit Urkunde, überschrieben: „Ilgen Zeylers dienstbestellung fur einen bawmeister uff widerruff“, und gegeben zu „Weimar, dienstags nach dem hailigen Christtage anno etc. 33“¹⁸⁾ wird festgestellt, daß „Ilgen Zeyler zimmermann zu Weimar zu einem baumeister seins handwergs an und ufgenomen“ worden ist „also das er sich in unsern furstenthumb und landen als ein baumeister auch sunst in allem, das er kan und weifs, seins besten verstands im gebeuden, fassung unsers geschutz auch in kriegsleuften zu felde und sunsten“ soll gebrauchen lassen. Seine Bezüge werden auf 12 Gulden

jährlich und auf „ein Sommerhofkleid“ festgesetzt. Die Bestimmung bezügl. der Arbeit, die ihm etwa „selbst zu vortfertigen“ übertragen wurde, lautet genau wie in der ersten Bestallung für Kunz Krebs.

Zeiler scheint überhaupt unter den gleichen Bestimmungen wie Krebs (in seiner ersten Anstellung) als Zimmermeister aufgenommen worden zu sein; obwohl der Ausdruck „Baumeister“ überraschen muß, läßt doch wohl der Wortlaut der Urkunde keine andere Auslegung zu.

Ein von „Torgau, Mittwoch nach Petri vincula (5. August) 1534“ datirtes Schriftstück¹⁹⁾ besagt:

„Ich Hans Zinkeysen baumeister bekenne hirmit gegen menniglich, das mir der erbar und namhaftig Cristof Hennebol cammerschreiber zehen gulden heut dato von wegen unsers gnedigsten hern des churfursten zu Sachsen etc. gegeben hat, als ich das muster von Gotha anher zu iren churfurst. gn. anher bracht habe.“

Zu welchem Bauwerk dieses Muster gehörte, ist leider nicht angegeben, wie uns auch über die Thätigkeit dieses Meisters nichts bekannt geworden ist, doch erscheint er in den uns zur Verfügung gestandenen Urkunden, also im Dienste des Kurfürsten Johann Friedrich, in den Jahren — 1534 bis 1548 —. Er siegelt .

Im gleichen Jahre hat auch Kunz Krebs „Die Visir“ für das berühmte Torgauer Treppenhaus gemacht. Er erhält dafür gleichfalls 10 Gulden²⁰⁾.

Corn. Gurlitt²¹⁾ findet diesen Meister im Jahre 1522; er hat 1523 die Hauptleitung am Schloßbau zu Wittenberg.

Als des Kunz Krebs unmittelbarer Nachfolger erscheint der Baumeister Nikolaus Gromann.

Er siegelt . Er wird um das Jahr 1536 in die Dienste des Kurfürsten Johann Friedrich des Großmüthigen aufgenommen zu dem Zwecke, Schloß „Weyda zu bauen . . .“, wie aus einem Briefe hervorgeht, den er an den Kurfürsten geschrieben. Er unterschreibt diesen Brief mit „Nikolaus Gromann stein Metz“.

Ebenso wird Kunz Krebs in seiner Bestallung als „Steinmetz“ bezeichnet; erst später, nicht einmal von dem Zeitpunkt an, da er in ein Dienstverhältnis zu dem Kurfürsten getreten, wie die eben erwähnte Stelle aus einem Briefe Gromanns beweist, unterschreibt er „Baumeister“ und wird dann auch amtlich und auf den Briefadressen so bezeichnet.

Nikolaus Gromann trat auch in Torgau die Nachfolge des Krebs an und vollendete dort die Schloßkirche im Jahre 1544; ob sie noch von Krebs entworfen wurde, ist unsicher. Dieser oder Gromann ist sonach der Erbauer der ersten protestantischen Kirche. Abgesehen von einer großen Zahl künstlerisch nicht beachtenswerther Bauten führte er das Jagdschloß „Fröhliche Wiederkunft“ bei Wolfersdorf aus, welches Kurfürst Johann Friedrich der Großmüthige 1547 zu bauen beginnen liefs (vgl. Bl. 62); in den Jahren 1560 bis 1564 führte er auf der Veste Heldburg den französischen Bau aus, der, insbesondere

15) a. a. O. Seite 70.

16) a. a. O. Seite 57.

17) Sachsen-Ernest. Gesamtarchiv. Reg. B. b. 2463.

18) Sachsen-Ernestin. Gesamtarchiv Weimar, Cop.-Buch, F. 17, Fol. 36.

19) Sachsen-Ernestin. Gesamtarchiv Weimar, Reg. A. a. pag. 436. XXVII, 11 Nr. 1; ungekürzt mitgeteilt in Anm. 21 unserer Studie „Zur Geschichte der Renaissance etc.“

20) O. Wankel u. C. Gurlitt a. a. O. S. 32.

21) Die Albrechtsburg in Meissen S. 25 u. f.

bemerkenswerth wegen seiner Erker, zu den bedeutenderen Bauten der deutschen Renaissance gehört.

Dafs Gromann neben seiner dienstlichen Bauhätigkeit auch in privatem Auftrage baute (vgl. Nik. Grom. S. XIX und zur Gesch. der Ren. S. 6) und ihm solche Uebnahme von Privatbauten zugestanden war, geht aus einem undatirten, aber vermuthlich im Jahre 1548 oder bald nachher in Weimar geschriebenen Briefe Gromanns unzweifelhaft hervor²²⁾.

Von solchen Bauten Gromanns ist das 1564 vollendete Rathhaus zu Altenburg die bedeutendste Leistung.

Ueber die Bezüge Gromanns besitzen wir nur lückenhafte Aufschlüsse. In einer von „Dornstag Ascensionis

Kunz Krebs „uf sein lebungk“ enthaltenen Festsetzung (IIa), da Krebs unter den gleichen Voraussetzungen 2 Gulden erhält, läuft aber im Zusammenhalt mit den übrigen Festsetzungen praktisch auf dasselbe hinaus. Weiter geht aus der oben in Anmerkung 22) wiedergegebenen Urkunde hervor, dafs Gromann 2 Erfurter malder Korn bezog; in dem Anstellungserlafs des Kunz Krebs auf Lebenszeit werden ihm „2 gotisch Malter korn“ zugesichert; da 4 Gothaer Malter = 1 Erfurter Malter, so bezog Gromann die vierfache Naturalleistung. Die in Rede stehende Urkunde mufs, wie wir eben erwähnt haben, kurz nach 1548 datirt werden, deshalb entspricht dieses Reichnifs nach dem von Kius wieder ohne Ortsangabe angegebenen

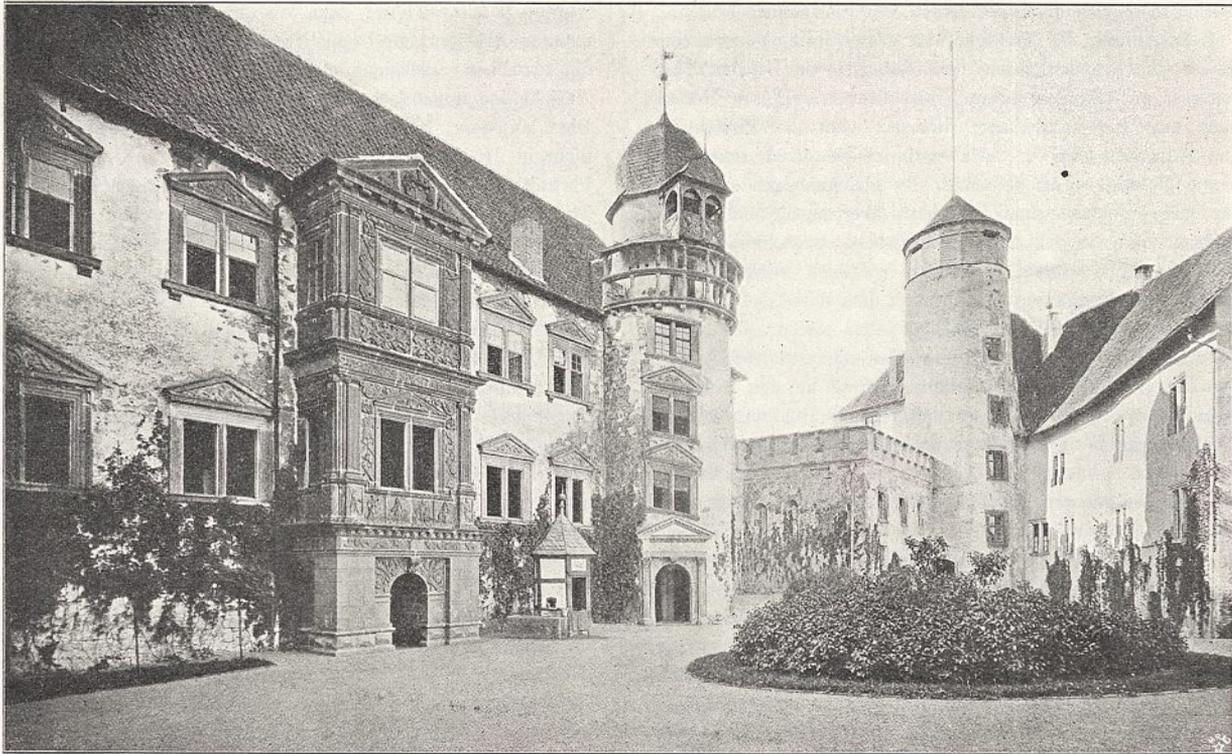


Abb. 1. Theil des französischen Baues der Veste Heldburg.

dm 1550“ (15. Mai) datirten Urkunde heift es, dafs man „Ime, wann er neue Gebäude und ausserhalb des Hoflagers verfertigt, neben der cost oder Kostgeldes ein Guld Wochenlohn geben solle“. Diese Bestimmung entspricht zwar nicht genau der für den gleichen Fall in der Bestallung des

22) Sachsen-Ernest. Gesamtarchiv, Weimar Reg. D. d. 1146. Edle ernveste gestrenge großgunstig libe hern: noch vormuge meiner bestellung hat man mir zu Gotta zwei Erfurter malder Korn geben (jerlichen) so hat man auch den baumeistern vor mir alles rustholz und spen an den gebeuden gelassen, so hat man mir anfänglich auch gelassen, dieweil aber gemelt rustholz und bochstel wol wider zu gebrauchen, hat mein gnädigster herr den amptleuten zu Gotta befoln (weil ich das mal da gewont) das sie mir funzeihen klaftern scheidholz vor mein herberge haben furen lassen umbgemelt rustholz und spen. . . . Die weil ich nun willens mich gehn Weimar nider zu lassen und mich neben meins gnedigen furst und hern geschefften aber gebeuden i. f. g. stedt (?) und undertanen willig wil gebrauchen lassen etc. bit ich e. gestr. wollen meine gunstige foderer sein, das ich gemelt korn und holtz alhie bekommen mögen. do es aber nicht geschen, dem schosser zu Gotta befehlen, das mirs zu Gotta gegeben wird, bin ich umb e. gestr. zu verdienen willig baumeister

Kornpreis des Jahres 1549 einem Werthe von 7 Gulden 13 Groschen, doch möchten wir hier ausdrücklich noch einmal auf das oben über die Getreidepreise Ausgeführte Bezug nehmen²³⁾.

Gromanns Geldbezüge dürften die gleichen gewesen sein wie die seines Vorgängers, zumal auch sein Nachfolger, wie Kunz Krebs, 50 Gulden jährlich erhielt.

Das von den Neubauten anfallende Rüst- und Abfallholz fiel, wie wir aus der in Anmerkung 22) abgedruckten Urkunde ersehen, lange Zeit dem Baumeister zu. Mit Verfügung von „Sonnabents nach Omnium sanctorum (3. November) anno 1548“ wurde dieses Herkommen in der Erwägung, dafs Gerüstholz und Bockgestelle wieder verwendet werden können, gegen ein jährliches Reichnifs von 15 Klaftern Scheitholz abgelöst,²⁴⁾

23) Warenpreise für Sachsen 1455 bis 1599 siehe bei Wiebe a. a. O. S. 344 u. f.

24) Sachsen-Ernest. Gesamtarchiv, Weimar Reg. D. d. Nr. 1146. „Johans Fridrich und Wilhelm etc. Vester liber getreuer, Wir

welches für die Klafter vom Jahre 1534 an und noch im Jahre 1574 in Besoldungen nach Kius bei einer Scheitlänge von mindestens 4 Mannsschuhen nicht höher als 20 bis 21 Groschen angeschlagen wurde. Es ist anzunehmen, dafs hartes Holz gemeint war.

In die Organisation der in die Jahre 1560 bis 1564 fallenden Bauarbeiten auf der Veste Heldburg, besonders in die Erbauung des sog. französischen Baues (abgebildet bei Lübke, Gesch. der Renaissance in Deutschland II, Aufl. II, Abb. 338, dann die Façade bei K. E. O. Fritsch, Denkmäler der Renaissance, und unsere Text-Abb. 1) bekommen wir einen genauen Einblick; wir dürfen wohl vermuthen, dafs die dort zu Tage tretenden Gepflogenheiten nicht nur im Bereich der thüringischen Lande, sondern auch weiterhin üblich waren.

Im Auftrag des Herzogs führt dessen Kammersecretarius Rudolf den Schriftwechsel, anderseits aber in Heldburg der Schosser d. i. Burgverwalter Niklas Merten. Dieser Merten führt auch das Bauregister, d. h. er bucht die Einnahmen und Ausgaben (VI)²⁵. Als er im Jahre 1561 erkrankte, wurde dieses Geschäft dem Rath des gleichnamigen am Fusse des Burgberges gelegenen Sädtchens übertragen, und diesem zugleich mitgetheilt, dafs man „einen Bauschreiber und andere mehr Personen demselben zuordnen wird“, welche stets bei der Ablohnung sein und mit dem Rathe das „Gegen-Register“ halten, auch uf den Pau sehen sollen“ (VI). Da jener Bauschreiber sich bald dem „Pau nicht nützlich“ zeigt, wird er entlassen und es ergeht Auftrag an den Schosser zu Heldburg, dafs er dem Amtsschreiber von Heldburg befehle, (XXV) „teglich uf den Pau zugehen, und die Arbeiter ufzuschreiben. Auch Alles Anders, was einem Pauschreiber Zustehet und gebueret getreulich und fleisigk aufschreibe. Darkegen wollen wir bewilligen — heifst es weiter — dafs Ime wochentlich Ein halber gulden vom Paugelde gegeben werde. Vnd nach dem aus Euerm des Raths mitel drei Personen vorordent sein, das Pau Register vnd Aufgabe Zuhalten und mit Zu auf denn Pau Zusehen, so wollen wir, das einer aus denselbigen, Allewege eine Woche vmb die Andere, teglich neben dem Pauschreiber vf den Pau fleisigs uffsehen haben, das Alle dinge richtigk vnd schleunigk von stadten gehen, derselbigen Person soll wochentlich vor sein vorseummus, und muehe, auch Ein halber gulden gereichtt werden.“

Mit der Ausführung der Bauarbeiten finden wir den Steinmetz und Maurermeister Paulus Weifsmann von Coburg (?) betraut.

Wie ein leider beschädigtes Schreiben ohne Datum und Unterschrift, doch zweifellos von Gromanns Hand, ersehen läfst, verdingte Gromann an Weifsmann gewisse Steinmetzarbeiten um feste Beträge. Jene Urkunde²⁶) besagt, dafs „von einem topelfenster drei gulden, vnd von idem Simstweg und gespreng, welchs die vorigen nicht gehabt, ein gulden, und von den einfachen fenstern anderthalben gulden, und von derselben gespreng einen ein halb gulden, von idem schnecken trit ein halben gulden, von ider gemeinen thure

geben euch zu erkennen das unser gnedigster liber her und Vetter derselben und unsern baumeister Nickel Grawmahn jerlich XV clafter scheitholtz zu geben verordent, darkegen sol er sich des rustholz bockstel und spen von allen gebeuden enthalten. . . .“

25) Mit solchen römischen Ziffern verweisen wir auf die im zweiten Theile unserer in Anmerkung 1) angeführten Studie über Nikol. Gromann im Wortlaute wiedergegebenen Urkunden.

26) Archiv Heldburg, Corresp. des Nikol. Gromann, fol. 109.

anderthalb gulden“ bezahlt wurden, „aber auferhalb dieser thuren Sol Ehr acht reinliche und zierliche turn mit Simfswerg und gespreng, wie In das muster geben, hauen. Davon soll Jm von ider thur vir gulden zue lon geben werden. Solcher turn soln zwo forn Jn den schneck, die andere VI Soln in m. g. f. estube vnd Jn S. f. g. schreibstube vnd kamer doneb, die and in der hertzogin stub vnd kammer . . .“ Ergänzt wird dieses Schriftstück hinsichtlich der für die hauptsächlichsten Arbeiten bezahlten Accordpreise durch die in unserer Studie „Zur Geschichte der Renaissance etc.“ auf Seite 7 und 8 mitgetheilten Urkunden. Es sei von dort nur erwähnt, dafs für die Thüre in den „Schneck“²⁷) dem Steinmetz 14 Gulden und dem Bildhauer 7 Gulden bezahlt wurden. Diese Thüre, dann von den im Vorstehenden genannten Arbeiten, die Doppelfenster mit ihren Gesimsen und die einfachen erscheinen auf Abb. 1 (im Text), welche die Ansicht des französischen Baues vom Burghofe wiedergibt. Die „laupweg, rollenweg“ usw. in den Fenstergiebeln sind nicht in den Preisen inbegriffen. Für sie wird gleich den Portraiköpfen in den Zwickeln der rundbogigen steinernen Thürgewände in den fürstlichen Gemächern je 1/2 Gulden bezahlt. Jene frei herausgearbeiteten „conterfettische angesicht“, je zwei männliche und zwei weibliche, stellen der Ueberlieferung zufolge den Burgherrn Herzog Johann Friedrich den Mittleren, seine Gemahlin Elisabeth von der Pfalz, den Ritter Wilhelm von Grumbach und dessen Gattin vor; es fällt dadurch ein Streiflicht auf die heute noch ziemlich un- aufgeklärten Beziehungen dieser Männer, die für den hochherzigen Fürsten so verhängnisvoll geworden sind.

Steht sonach fest, dafs gewisse Steinmetzarbeiten stückweise dem Weifsmann verdingt worden sind, die er dann selbst wieder verdingte, was wohl der einmal vorkommende Ausdruck „die Gedinge mit Steinmetzen Belegen“ besagen will (XXI), so ersehen wir aus anderen Schriftstücken, dafs dem Meister Weifsmann für jeden Steinmetzgesellen 1 Thaler, für jeden Maurer 20 Groschen von dem Bauherrn bezahlt werden (XII, XXI). So gehen also Stück- und Wochenlohnarbeit neben einander her und es ist bezeichnend, dafs wir nur von Wochen- wie von Tagelohn hören. Dafs Weifsmann die Wochenlohnarbeiter an die Arbeit stellte, wird auch schon als „Gedinge“ aufgefaßt (XL).

Die Maurer sind mit dem angegebenen Wochenlohn auf die Dauer nicht zufrieden „im Bedenk, das alles so zur leibs vnterhaltung sehr teuer“ und verlangen wöchentlich 1 Gulden, was nach dem Eingangs Mitgetheilten eine Aufbesserung um 1 Groschen bedeutet. Dieser Nothschrei entspricht der That- sache, dafs im Gegensatz zu der seit Mitte des 14. Jahrhunderts bemerkbaren Steigerung der Kaufkraft des Geldes wie namentlich des Silbers, seit Beginn des 16. Jahrhunderts eine Ver- ringerung des Geldwerthes eintrat, ein Vorgang, der wahr- scheinlich durch die gewaltige Zunahme der Gewinnung an Edelmetallen verursacht wurde. Uebrigens ist für das Jahr 1561, aus welchem dieses Schriftstück stammt, in ganz Sachsen eine Theuerung festgestellt.

Dafs nach Umständen auch den Mauern die Arbeiten in Accord übertragen wurden, beweist das nachstehende, nicht datirte Schriftstück aus dem Heldburger Archiv²⁸).

27) D. i. Wendeltreppe.

28) Correspondenz des Baumeisters Nikolaus Gromann, fol. 80.

„Ungefertlich begriff, wie den meuern das mauer-
werg verdingt.

Den meuern zu Helturg ist der fordere ort als weit des thorwarts gemach sampt dem schnecken und bis an m. g. f. und hern wonstuben zu mauern verdingt. Im erst (negst?) gaden sol die mauer drit halbe eln dick sein, Im andern zwo eln, aber die schitmauern sollen anderthalb eln dick, auch etliche dünner. zu solchs mauerwerg sol inen stein vnd kalch auch wasser vnd was zuen rust gehört in den hof geschafft werden, Sonsten sollen sie Ihr eigen hülf vnd hantreich halden, auch die mauer mit grossem fleifs ausschlagen vnd allewege gutte gleich mach. meister Paul soll Inen des gehauene steinwerg helf versetzen vnd darauf sehen, das erwent gemeuer recht angelegt und gemacht werde. zu ergetzlichkeit Solcher Erbet Sol inen von ider rutte funfthalben gulden zw lon gegeben werden, gleicher gestalt sollens die andern meurer uf der andern seiten auch am geding mach.

Es soll aber der bauschreiber idem teil ein ordentliche Dingzettel machen und geben.“

Das Accordverhältnifs der Maurer wird hier genau festgelegt.

Die Thätigkeit des Maurermeisters Weifsmann ist eine ganz eigenthümliche. Er übernimmt Steinmetzarbeiten in Accord und überwacht Steinmetze, die im Wochenlohn arbeiten, ebenso überwacht er Accorarbeiten von Mauern und Wochenlohn-Arbeiter, wobei ihm die Wochenlohnarbeiten nach festen Sätzen bezahlt werden. Vielleicht sind die im Wochenlohn arbeitenden Steinhauer und Maurer an Arbeiten gestellt, die sich ihrem Wesen nach der Verdingung entziehen. Seine Aufgabe besteht darin „das ehr allenthalben den bau regiere, auf steinmetzen, Meurer und alle arbeiter vleissig aufsehens habe“ wobei ausdrücklich erwähnt wird, dafs er „nuhr zu feiern hat und solln sich für seine person das stein hauen enthalten“ (XXI). Für diese Thätigkeit erhält Weifsmann wöchentlich $1\frac{1}{2}$ Gulden, ein Lohn, der später auf 1 Thaler verringert wird (XXXVIII, XL), was, den Gulden zu 21, den Thaler zu 30 Groschen gerechnet, eine Abminderung um $1\frac{1}{2}$ Groschen darstellt.

Der Thaler erscheint in unsern Urkunden zum ersten Male im Jahre 1562, und wird anscheinend zu 30 Groschen gerechnet. Er wird im Jahre 1563 neben dem Gulden erwähnt (XL), und die Festsetzung des Wochenlohnes für den Steinmetzmeister Weifsmann zu 1 Thaler gegenüber seiner auf $1\frac{1}{2}$ Gulden (also zu $31\frac{1}{2}$ Groschen) gestellten Forderung wird, wie bemerkt, ausdrücklich als Minderung gekennzeichnet.

Nach Wiebe wird durch die Münzordnung von 1558 der bisherige Feingehalt des Gulden-Groschens seit 1534 zu 26,39 g Silber bestätigt. Wiebe berechnet mit Klotzsch unter Zugrundelegung dieses Feingehaltes den Groschen als $\frac{1}{24}$ Thaler zu 1,0796 g, wobei der Unterschied von nicht ganz 2 v. H. als Schlagsatz angenommen wird. Er sagt dort weiter: Der Guldengroschen erhielt den Namen Thaler²⁹⁾. Auf den Versuch, diesen Widerspruch zu lösen, müssen wir mangels einschlägiger Urkunden verzichten.

29) Wiebe, a. a. O. S. 58.

Das betonte eigenthümliche Ablohnungsverfahren für Arbeiter im Wochenlohn wird durch ein späteres Schreiben aus dem herzoglichen Cabinet vom 29. September 1563 (XL) entsprechend beleuchtet. Es heifst dort: „was vor vorteil er (der Maurermeister) über den Thaler one das im gedinge bishero das im steynhauben vnd mauerwergk lherjung mit underloffen, vf di nichts wenig als auf eyn Rechtschaffen gesellen wochendliche ablonung gescheen, und Ime oder auch villeicht seynem schwager dem Baumeister Zu gut gang, die Zeitt unsers wherenden baues wochentlich empfangen. Das solte er billich erwegen, auch bedacht haben das vns solch seyn vnderstecken der lherjung vnd dero genifslicher vortheyl nicht vnbestust“.

Es geht daraus unzweideutig hervor, dafs der Unterschied zwischen den von der Hofkasse für die Steinhauer bezahlten und den vom Maurermeister ausbezahlten Wochenlöhnen (oder Unter-Accordbeträgen) diesem in die Tasche fiel. Die Thatsache, dafs Weifsmann ein Schwager des Baumeisters Gromann war, giebt hier zu einem schlimmen Argwohn Veranlassung. Ob hierzu Grund bestand, vermögen wir nicht zu entscheiden. Jedenfalls war Weifsmann ein eigensinniger gewalthätiger Mensch, der dem Baumeister viel zu schaffen machte. So schreibt Nikolaus Gromann von Gotha an den Schosser zu Heldburg am Freitag nach Exaltationis crucis (16. September) 1562 „... wie wol meist Pauls alle wege seinen Kopf gehabt und gethan was er gewolt . . .“³⁰⁾. Dies geht auch aus einem andern Schreiben hervor, das zugleich zu der Annahme berechtigt, dafs Gromann mit Gewissenhaftigkeit seinen Verpflichtungen nachkam. In diesem aus dem Hoflager an den Amtmann von Heldburg gerichteten Schriftstück (XLVI) vom 30. Januar 1564 heifst es: „Lieben getreuen. Wir seindt undertheniglich bericht worden, welcher gestalt du amptman, neben vnsern Zeugmeister vnd Cammersecretarien die Jrrungen und mifsverstandt, auch vnrichtigkeit vnd vngeschicklichkeit der gehauenen werkstück Zu den dachfenstern alhier vf vnserm schlos, Zwuschen vnserm Baumeister, vnd Steinmetzen meister Paulusen befunden habt, das nun meister Paulus den abriß vnser Baumeisters muster berurter Dachfenster halben überschritten, auch die werkstück, nach seinem ungeschickten gutbedunk Zu aynem misstande, auch sonderlicher beschwerunge der gebeude, gantz Plochicht, vnd grob gehauen, desgleichen an dem neuen Haus In der Dachung nicht one sonderliche nachteil vnd schaden des gantzen Holtzwerks etzliche bande aus vnverstande vnd sonderlicher vermessenheit ausschneiden lassenn . . . So können wir nicht umbgehen vns mit straff bevorab das er sich auch zum Zweitenmahl gegen vnsern Baumeister vnderstanden, Ine mit mordtlicher wehre Zubeschedigenn, sich auch sonsten gegen euch vnbescheidenlich vnd frewenlich gehalten, gegen Ime Zuer Zeigen, Vnd begeren Jhr wollet Ine fur euch erfordern, Jme diesen vnsern misfallen an Zeigen, vnd vndersagen, das er sich bey vermeidung vnsern ersten straff enthalten solle, fur sich selbst Jchtes an den Fenster oder andern gebeuden furzunehmen, Sundern dorinnen vnsern baumeister walten lassen, und sich seines bescheidts und bevhelichs halten, Aber vmb solcher seiner vorbrechung, aigennutzigen handelung vnd

30) Heldburger Archiv, Corresp. des Nikolaus Gromann. fol. 54.

vermessenheit willen, Jne mit dem Thurm vf etzliche tage straffen, vnd alsdann seiner gefengknus vff einen gewonlichen vrfriden, vnd burgeschafft das er sich gegen seinem schwager, dem baumeister fridlich halt, angleich vnd recht begnügen lassen vnd hinfurder vnsern gebeuden treulicher fursteh wolle, desselbigen widerumb entledigen“.

Im Gegensatz zu den oben geschilderten etwas verworrenen Accordverhältnissen der Steinhauer entnehmen wir einer andern Urkunde³¹⁾, daß Weißmann die Wiederherstellung „der eingegangenen Schnecken im Ritterthurb“ auf der Veste Coburg zum Anschlagspreis von 15 Gulden übernimmt, was ganz dem heute üblichen Verdingungsverfahren auf Grund Kostenanschlages entspricht.

Durchgearbeitete Pläne lagen offenbar für den Aufbau des französischen Baues der Heldburg nicht vor. So hören wir, daß der Baumeister bei einem Besuche des Neubaues eine Woche vor Pfingsten 1562 die Aufführung eines ganzen weiteren Stockwerkes (Urk. XXIX) anordnet, während noch aus einem Berichte des Burgverwalters an den Herzog vom 15. März desselben Jahres hervorgeht (Urk. XXI), daß zu Pfingsten der Dachstuhl aufgerichtet werden sollte; bemerkenswerth ist in dieser Richtung auch folgendes Schreiben³²⁾ des Baumeisters Gromann an den Schosser zu Heldburg „ungeferlich ist es die meinung, das er (der Zimmermeister) vf das gemeuer so lang vnd weit das gemacht, ein sparweg mit einem ligenden Dachstul mach sol, darein kein spanrigel vber zwerg oder nach der seutt der Fenster halben, auch kein rigel wie beyligent verzeuchent machen sol, darein drey Zwerghseuser oder ercker wie mans nennen mag, verbinden, wohin vnd wie weit, habe ich im vf der mauer selbe angezeigt, zwusch den balk vnd hanbalck sol er sechs elen hoch bleiben. Jn die schitwende sol er die hauptweg stark verbinden vnd den vnderzog welcher gefirt soll bleiben daran heng, aber die balk sol er alle ausstaben vnd boh zwusch leg, aber erst, wan es gericht vnd behengt. Der hanbalck sol er die fassen brech vnd glatt aushobeln vnd spont auszieh, vnd auch boh wie dar vnder einlegen.

Jn die Dachung, vber des thorwarts gemacht sol er das sparweg gar hoch vnd rund verbinden, solchs sparweg alles sol er zum Ziegeldach kunen aufschlagen vnd Dachfenster mach so viel er bedarf.

Er sol auch vf bede schnecken vnd ausledig Dachung mach wie Jm die model geben worden vnd mit Brett zum Schifferdach schalen

Dat. Gotha Mittwoch, den 3. Juni

(Jahreszahl fehlt)

gez. nickel gromann.“

Während dort, wo eben von den Uebergriffen des Weißmann berichtet wird, ausdrücklich von „Abrissen“ für die Dachfenster die Rede war und dadurch die Herstellung von Einzelzeichnungen bewiesen wird, finden wir hier genaue Arbeitsanweisungen, Bezugnahme auf mündliche auf dem Bau gemachte Angaben und auf ein „modell“, wie auch an andern Stellen schon mehrfach „Muster“, d. h. Modelle von Bauteilen erwähnt worden sind. An andern Stellen fanden wir Weisungen über die Dicke der Mauern, die das Vorhandensein

von Zeichnungen für die fraglichen Bauteile geradezu ausschließen.

Bezüglich der an andere Handwerker bezahlten Löhne erfahren wir, daß der Sohn Gromanns mit einem Gesellen für Malerarbeiten 1½ Gulden wochentlich „zu Kostgelde“ für Ausmalung der Stuben „uf dem sahel“ erhält. (XLIV). Später werden ihm für diese wohl zur Zufriedenheit ausgefallene Leistung, welche etwa 4½ Wochen in Anspruch genommen hat, noch 15 Gulden „zu entlicher Vorgnugung seiner Arbeit“ ausbezahlt. (XLVIII).

Pläne aus der Zeit des Ausbaus der Veste Heldburg sind nicht erhalten, doch besitzt das Archiv in Weimar einige von Gromann hergestellte Pläne für den Schloßbau zur „fröhlichen Wiederkunft“. Zwei derselben sind geometrische Lagepläne, in welche die Grundrisse des Schlosses auf Papier ausgeschnitten so aufeinander geklebt sind, daß sich die Risse der einzelnen Stockwerke wie Blätter eines Buches aufheben lassen, vgl. unsere Abb. 3 auf Bl. 62 im Atlas. Zweck und Ausmaße der einzelnen Räume sind in diesen Plan eingeschrieben, der sich durch ungeschickte Darstellung insbesondere des Baumschlages nicht vorteilhaft auszeichnet. Ein dritter Plan giebt eine farbig behandelte schaubildliche Darstellung des Schlosses mit Umgebung (Abb. 2 auf Bl. 62). Sie gehört nicht zu dem oben besprochenen Grundrisse, sondern zu einer andern Lösung derselben Aufgabe, da hier das Schloß an die Umfassung „gegen Morgen“ angebaut ist, dort aber freisteht. Wir sehen aus dem Schaubilde trotz der naiven Darstellung, daß Gromann Feder und Pinsel gut zu führen verstand. Insbesondere der ohne vorherige Bleiskizze mit dem Pinsel keck hingeworfene Baumschlag zeugt für eine nicht unbedeutende künstlerische Begabung des Meisters, dessen Handschrift wir in den eingeschriebenen Erläuterungen erkennen. Das Ganze wirkt trotz der Lebhaftigkeit der Farben harmonisch und künstlerisch.

Ueberschreitungen der Kostenanschlätze sind zweifellos wenig jünger als die Nothwendigkeit, Anschätze aufzustellen. Nach dieser Richtung scheint sich Gromann besonders hervorgethan zu haben, denn soweit wir seine Anschätze mit dem Bauaufwand vergleichen können, ist dieser bedeutend höher als jene, vielfach scheint er aber auch fortgerissen durch seine Schaffensfreudigkeit ohne Rücksicht auf die Geldfrage weitergearbeitet und nachträglich Pläne zur Ausführung gebracht zu haben, welche den Rahmen des ursprünglichen Entwurfes weit überschritten. Dabei darf nicht vergessen werden, daß damals, wie wir auch aus dem Vorstehenden ersehen haben, das Durcharbeiten eines derartigen Entwurfes allgemein nicht üblich war, eine Ueberlieferung, für welche der mittelalterliche Burgenbau die schlagendsten Beispiele bietet.

Das Jagdschloß „Fröhliche Wiederkunft“ war zu 2053 fl. veranschlagt, Gromann forderte nachträglich noch 650 fl., mußte sich aber, wie es scheint, mit 40 fl. begnügen. Bei Wiederherstellung des Schlosses Grimmenstein zu Gotha verbrauchte er 25 000 fl. statt der veranschlagten 15 000 fl., die Kosten des Rathhauses zu Altenburg überstiegen aber den ursprünglichen Anschlag „wohl noch um eins so viel“. Die im ersten Jahre auszuführenden Bauarbeiten auf der Veste Heldburg hatte er zu 2047 fl. berechnet. Dieser Betrag wurde um 676 Gulden überschritten. Als dies zu Ohren des Bauherrn kam, liefs

31) Vgl. Nik. Gromann, S. XVII.

32) Archiv Heldburg, Correspondenz des Nik. Gromann, fol. 76.

er seinem Baumeister einen sehr ungnädigen Brief (III) schreiben, in dem es zum Schlusse heisst: „Wollen uns auch unzweifellich vermuten, das nach gelegenheit solches ersteigerten baukosten alle die gebede dermassen werden gefertigt sein, und Innerhalb den Virzehen tagen volgendts gantzlich Zugericht werden, daran wir zufriden sein und spuren mugen, das ayn solcher baw aynes solchen baugeldes wirdigk. Wurden wir aber Zu unser Wils Gott gluglich hinauskuft befinden, das berurter bau nicht nach unserm gefallen vnd brauchen gemacht where, Wollen wir uns hiemit vorbehalten haben, Dich Baumeister Zu einer straff In das Neue gefengnus Zu setzen lassen“. Diese Drohung kann den allgemeinen Sittenzuständen gegenüber nicht überraschen. Vergleichen wir sie mit einer nahezu elfhundert Jahre früher von Kaiser Zeno erlassenen Bestimmung, nach welcher derjenige Baumeister, welcher ein solarium wider die baugesetzlichen Verordnungen anlege, gleich dem Bauherrn 10 Pfund Gold Strafe zu bezahlen habe, und „si per inopiam non potuerit penam solvere, corpore luens a civitate fiat ex torris“ (Cod. VIII, 10, 5), so läßt sich in der langen Zwischenzeit ein wesentlicher Fortschritt nicht erkennen.

Ueber den Ausgang dieser Sache wurde uns nichts bekannt. Es wäre freilich tragisch, wenn Gromann der erste in dem von ihm erbauten Thurmgefängnisse gewesen wäre! Dieses Verfahren wäre geeignet, Kostenanschlagsüberschreitungen hintanzuhalten, es ist aber glücklicherweise aus der Mode gekommen. Es scheint übrigens auch den Meister Gromann nicht abgeschreckt zu haben, denn er verbaute bis Ende des Jahres 1564 also bis zum Abschlufs der Bauarbeiten auf der Heldburg im Ganzen 14019 fl. 16 Gr. 9 Pf. Zu seiner Rechtfertigung müssen wir hier jedoch wiederholt feststellen, dafs augenscheinlich viel mehr gebaut worden ist, als anfänglich beabsichtigt war.

Die Baustoffe zu den Bauarbeiten auf der Heldburg liefert der Bauherr. Die Anfuhr war wegen der hohen Lage der Burg mit grossen Schwierigkeiten verbunden, zumal wenn die Wege durch langandauerndes Regenwetter bodenlos geworden sind, wie das besonders in dem Baujahre 1562 der Fall war. (Urk. XXI). Die Anfuhr wurde theils von den zum Amt Coburg gehörigen Hofbauern als Frohndienst (XXXII), theils von gedingten Fuhrleuten besorgt; erstere mußten vier Geschirre nach Auftrag abwechselungsweise für mehrere Wochen nach Heldburg abstellen (Urk. XIX). Von Seite des Bauherrn wurden die Hofbauern in dieser Zeit mit Essen und Trinken und Futter für ihre Pferde versorgt. Der Schosser zu Heldburg erhält am 15. Juni 1561 (VIII) den Auftrag, dafs er denselben „anstad des Birs den Sauren heurigen Weyn reichen, und von unsers Amts vorrat das Prot back, auch heu geben lassen“ soll. Nur in Zeiten, wo es an Naturalien gebrach, sah man sich zu einer Entschädigung mit Geld gezwungen (XXX). Wie wir sehen, war also der Schosser veranlaßt, Lebensmittel zur Verabreichung an die Fuhrleute zu führen. Aber auch die Rücksicht auf die Bauleute mag Grund gewesen sein, auf der Burg gegen Bezahlung Bier zu verabreichen, da Stadt Heldburg fast eine halbe Stunde von der Burg entfernt ist. Am 20. April 1562 erging an den Schosser die Entschliessung (XXV) „Als Ir auch letzlich gebethen, dafs wir etzliche Simmer Maltz von Cohburgk gegen Heldburgk fuhren, und doselbst für

die Arbeiter verbreuen und ausschenken lassen wollten, So thun wir unserm Castner zu Cohburgk hierneben schreiben, und befehlen, das er Dir Schosser vierzigk Sommer Maltz umb das Geldt, was er sonnstn gultigk ist zukommen lassen solle. Die wollestu für die Arbeiter lassen vorbrauen und vorpfennigen, und von demselbigen Gelde unsern Castner alsdann bezahlen, die Uebermafs aber uns zu Gut berechnen“.

Der Bierpreis war 1561 für den Eimer Coburger Bier 18 Groschen, für Speisebier 12 Groschen. Legen wir den letzteren Preis zu Grunde, so berechnet sich, der Eimer wie dort üblich zu 72 Mafs gerechnet, ein Preis von 2 Pfennigen für die Mafs.

Ein Beispiel für die Zufuhrkosten liefert uns die Mittheilung, dafs sich ein Fuhrmann in Friedrichsroda bereit findet, eiserne Ofen von Reinhardsbrunn nach Heldburg um den Preis von $\frac{1}{2}$ Gulden vom Centner zu fahren (XXXIV); die Entfernung beträgt 110 km. Eine andere Urkunde³³⁾ von Sonntags Trinitatis (24. Mai) 1562 besagt, dafs „der Bawmeyster mit dem furmann einigk worden das ehr bey den Byldhawer Zu Helpergk sol einen stein laden und hertzogk wylhelm kegen weymar bringen und furen, das sol ihm hertzogk wylhelm wiederumb herrein weck II fl. VIII gr. zu lohn geben und E. E. sollen dem furman hinaus zu fahren auch II fl. VIII gr. zu lohne geben . . .

An Nik. Mertten etc.“

Der Zweck dieses Auftrages ist uns unbekannt geblieben.

Ueber Materialpreise ist aus den uns zur Verfügung gestandenen Urkunden, die hauptsächlich Schriftwechsel sind, wenig zu entnehmen. Wir erfahren aus einer Rechnung vom Dienstag nach Quasimodogeniti 1564, dafs für ein zum Cisternenbau auf der Heldburg benöthigtes Seil 83 lachter lang, 1 Centner 23 Pfd. schwer, 12 Gulden, für 4 Schock „Rustdielen“ 4 fl. 16 Groschen bezahlt wurden; ein Brief Gromanns, datirt von Gotha, Mittwoch nach Marie Geburt, (9. September) 1562 besagt, dafs er für 1 Centner geschlagenes Kupfer zu Dachrinnen usw. 54 fl. bezahlt hat „dafs dasselbe aber aufgeschlagen haben soll“. Dafs aber auch damals schon nicht alles Kupfer war, was Kupferfarbe hatte, das beweist eine Stelle in einem an den Amtmann Gotzmann zu Heldburg gerichteten Briefe des Kammersecretarius Rudolf vom 14. Juli 1563 (XXXVIII), in welcher der Bauherr sein Einverständnis damit erklärt, dafs „undter die Decher hultzerne Rinnen gelegt“ und „mit Kupffer farben angestrichen“ werden.

Nicht übersehen wollen wir, mit welch grossem Interesse der Bauherr die Arbeiten verfolgt und mittels schriftlicher Weisungen durch seinen Kammersecretarius Rudolf leiten läßt. Da finden wir weiter aufser den schon oben berührten Weisungen, dafs er den Baumeister beauftragt, die Fenster „in den beiden Schneck“ nicht zu verglasen, „wie es dan auch nicht gebräuchlich“ sei (Urk. XXXVIII), dafs er denselben aufmerksam macht, dafs „die Gibel in den Kelen und sonsten vor den schlackregen und also verwart werde . . .“ (Urk. XXXIX) u. s. f.³⁴⁾

33) Archiv Heldburg, Correspondenz des Nik. Gromann, fol. 40.

34) Aus der grossen Zahl der Abbildungen von Vorgängen bei Bauausführungen, welche in Miniaturen, Zeichnungen und Gemälden aus dem Mittelalter erhalten sind, finden wir einige wiedergegeben im Anzeiger für Kunde der deutschen Vorzeit, Jahrgang 1882, S. 189 (vgl. dort die Anmerkung auf Seite 193) und Jahrgang 1883, S. 42.

Die von uns bearbeiteten Urkunden geben uns auch in die Lebensverhältnisse des Baumeisters Gromann einigen Einblick. Sein Wohnort wurde zunächst in der Zeit, da er als örtlicher Bauleiter auftritt, durch die besondere Bauaufgabe bedingt. So finden wir ihn zuerst in Weida, von hier siedelte er nach Gotha³⁵⁾ und dann nach Torgau über, und verzog wahrscheinlich mit dem Zeitpunkt der Fertigstellung der dortigen Bauten wieder nach Gotha. Dieses vertauscht er um 1550 mit Weimar. Hier wohnt er längere Zeit und leitet von hier aus Bauvorhaben auf der Veste Coburg (1554 bis 1560), an der Ehrenburg Coburg 1554, auf der Wartburg (1552, 1558, 1563), die Wiederherstellung des Schlosses Grimmenstein zu Gotha (1552 bis 1553), den Bau des Collegii zu Jena 1557 bis 1559), den Schloßbau zu Dornburg 1560, 1566, zu Eisenberg 1560, 1561, zu Heldburg 1560 bis 1564, zu Leuchtenburg 1563, dann von seinen Privatbauten das Rathhaus zu Altenburg 1562 bis 1564. Bei allen diesen Neubauten ist er der Bauleiter, der den Neubau nur von Zeit zu Zeit besucht, um die Arbeiten zu prüfen und weitere Anordnungen zu treffen.

Seinen Wohnsitz in Weimar wählte er anscheinend nach eigenen, persönlichen Erwägungen (vgl. oben die mit Anm. 22) versehene Urkunde), doch hatte ihm dort auch Kurfürst Johann Friedrich der Großmüthige um 1550 „ein altes wüstes Haus“ mit einigem unbebauten Raum dahinter als freies Erblehen gegeben. Hier baute sich Gromann ein einfaches stattliches Haus. Am 24. Juni 1553 werden ihm einige Grundstücke zu Gotha verbrieft. Montag nach Dionisi (12. October) 1562 schreibt er an den Schosser zu Heldburg³⁶⁾ . . . „Ich wil got wil kürzlich nauskomen und einzeit lang draussen bleiben, ich habe eine Zeitlang ein grofs augen und Hauptwehe gehabt und noch, und hof der Besserung“ . . .

Dafs dies nur der Vorläufer schwerer Erkrankung war, läßt nachfolgende Urkunde schliessen. Er schreibt von Gotha am 4. August 1563 an den Schosser Mertten in Heldburg³⁷⁾ „. . . Ir wert sonder zweifel erfahren haben, wie das ich durch schickung des liben gottes in schwere krankheit gefallen u. aber der treue got hat mir genediglich wider geholfen, dem ich auch ider zeit dankbar sein wil. Ich kan aber euch nicht bergen, das ich verlustshalben u. der filfeldig ausgaben an gelde und andern vorradt gar erschöpft, derwegen mus ich leut besuch und ansprechen, welchs ich nicht gerne thu; weil ich dann meinem schwager zu erkauffung seines hauses dreifsig gulden vorgestreckt, habe im aber das vergangene jar der . . . (?) . . halben zehen gulden erlassen und um die andern zwanzig thu ich im icht schreiben . . .“

So waren also Verluste und wohl auch diese Krankheit an dem Rückgang des Wohlstands des Meisters Schuld. Im Jahre 1563 und vermuthlich noch vor Abfassung dieses aus Gotha datirten Briefes verkaufte er sein Haus zu Gotha für 700 Gulden an den Obrist und spätern Statthalter des

Die in jenem Aufsätze vom Verfasser, A. Essenwein, gegebene Anregung, es möge ein Fachmann die zerstreuten Abbildungen sammeln und veröffentlichen, ist unseres Wissens bis jetzt noch ohne Erfolg geblieben.

35) O. Wankel u. C. Gurlitt a. a. O. S. 33.

36) Heldburg Archiv, Correspondenz des Nik. Gromann, fol. 55.

37) Heldburg Archiv, Correspondenz des Nik. Gromann, fol. 76.

Herzogs Johann Wilhelm, Anton von Lützelburg. Derselbe vergrößerte es und brachte an der Langseite sein Doppelfamilienwappen mit der Jahreszahl 1568 an³⁸⁾.

Wie Krebs so machte auch Gromann seine Dienstreisen zu Pferde. Da richtet er in Uebereinstimmung mit den vorher mitgetheilten Aeußerungen am 5. October 1563 ein Gesuch an seinen Herrn, Herzog Johann Friedrich den Mittleren, in welchem es unter Anderem heifst:

„E. F. G. kann ich nothalben, In underthenickeit nicht bergen, das mich das reiten schwer ahnkomt, und mit leibs gefhar thun mufs, dan mich bisweilen ein schwindel ankomt, das ich auf den klopper nich bleiben kann. Derwegen gelangt an E. F. G. mein undertheniges bitten E. F. G. wollen mir aus gnaden noch einen klopper zu diesem holden, domit ich auf einen weglin, nicht lusts, sondern notdurft halben farn moge und Jemandts bey mir haben moge . . . Genediger Furst und Herr, Ich kan E. F. G. in underthenickeit nicht bergen, Ich bin durch schickung des almechtigen meiner schwacheit halben, wie ich zu Lübeck gewest, umb meinen vorradt und auch in unrad kommen, ob ich schon mein Haufs zu Weimar verkauft und zum teil schulden mit betzalt.

Nun wolde ich gerne die übermafs meinen lieben weib und zum teil unerzogenen Kindern anlegen, damit ich jerlichen etwas mit erwerben, die elsten sone an orten schicken, da sie etwas sonders lernen mochten, auch die Jüngsten zu andern dingen oder Handwerk verlegen und erhalten mochte, dan es sonsten meine besoldung nicht tragen kann . . .“

So wird der Lebensabend des Meisters von Geldsorgen getrübt.

Auf vorstehende Eingabe erfolgt schon am 6. October 1563 abschlägiger Bescheid . . . „wan er ein starken Gaul, und ein leichtes Rullenweglein hielte . . .“ könnte er dasselbe wie mit zwei Pferden, und überdies mit geringeren Kosten erreichen. Leider ist oben der Zweck seiner Reise nach Lübeck nicht angegeben; laut gefälliger Mittheilung des Stadtarchives ist dort von demselben nichts bekannt. Im Jahre 1567 werden von Weimar aus Erkundigungen über den Baumeister „Erhardt von Mohren“ zu Arnstadt eingezogen. Seine Bestallung ist vom 24. Mai 1567 datirt. Er erhielt 50 Gulden jährlich, dann wenn er in Weimar oder anderswo arbeitet 1 Gulden wöchentlich und freie Kost, also den gleichen Gehalt, den auch Gromanns Vorgänger, Kunz Krebs bezog. Es ist jener Gerhard van der Meer, der von der Augustusburg bekannt ist.

Hier schliessen die uns zur Verfügung gestandenen Urkunden ab. Die Ausbeute ist bescheiden; gleichwohl dürfte die Gewissenhaftigkeit, mit welcher das Material benutzt worden ist, diesem Beitrag zur Culturgeschichte jener Zeit, da die Renaissance in Thüringen zu vollem Durchbruch kam, einigen Werth verleihen.

C. Gurlitt hat jüngst mit Hilfe des Dresdener Archives einen Nikel Gromann 1572 bis 1573 als leitenden Steinmetz am Schloßbau zu Augustusburg nachgewiesen³⁹⁾. Dieser Meister kaufte sich am 4. December 1574 dort ein Haus.

38) Alte Baulichkeiten Weimars, C. A. H. Burkhardt, Zeitung Deutschland 1889. Nr. 226.

39) O. Wankel u. C. Gurlitt a. a. O.

Wir können uns nach den bereits mitgetheilten eigenen Aeußerungen Gromanns über seine Gesundheitsverhältnisse nicht der Vermuthung entschlagen, daß hier ein anderer Steinmetz gleichen Namens, vielleicht ein Sohn Gromanns gemeint ist;

daß er Söhne hatte, steht nach dem oben Mitgetheilten (XLIV), besonders nach dem Schreiben Gromanns an den Kurfürsten vom 5. October 1563 fest.

München.

Dr. Julius Groeschel.

Der neue Schlacht- und Viehhof in Düsseldorf.

Von C. Peiffhoven, Stadtbaurath.

(Mit Abbildungen auf Blatt 43 bis 45 im Atlas.)

(Schluß.)

(Alle Rechte vorbehalten.)

In dem Dreieck, welches zwischen dem nördlichen Theile der Verbindungshalle und der Ratherstraße entstand, hat das Fleischschauamt eine passende Stelle gefunden, da dasselbe hier vom Schlachthofvorplatz und von der Schweineschlachthalle auf kürzestem Wege erreichbar war (Abb. 6 Bl. 43). Der an der Ratherstraße belegene Schenkel des Gebäudes hat eine Länge von 59,30 m, der nach dem Kühlhaus gelegene Schenkel eine Länge von rund 30,50 m erhalten, die lichte Weite der betreffenden Räume beträgt im allgemeinen 6 m. Das Gebäude besteht aus Kellergeschoß, Erdgeschoß und theilweise ausgebautem Obergeschoß. Die Geschosshöhen betragen im Kellergeschoß 3,04 m, im Erdgeschoß 4,05 m, im Obergeschoß 5,20 m, von Fußboden zu Fußboden der Geschosse gemessen. Das Kellergeschoß enthält Lagerräume, sowie einen Raum zur Aufstellung eines Fleischdämpfers, in welchem das in rohem Zustande nicht unbedenkliche, aber der Vernichtung noch nicht anheimfallende Fleisch zum menschlichen Genuß brauchbar gemacht wird. Im Erdgeschoß befinden sich außer einer Meister- und Gesellenstube mit besonderem Zugang von der Verbindungshalle, zwei Auslageräume zur Untersuchung des inländischen und ausländischen, in die Stadt Düsseldorf eingeführten geschlachteten Fleisches (frisches Fleisch oder Rauchwaren), ein Zimmer für den Thierarzt, sowie ein Raum für trichinenhaltige oder sonstige, dem menschlichen Genuß entzogene Waren. Ferner ist hier die bereits oben erwähnte Freibank untergebracht. Der Zugang der Kauflustigen zur Freibank ist nur von der Ratherstraße aus möglich, sodafs diese den eigentlichen Schlachthof nicht betreten können. Wegen des zeitweise sehr starken Zudrangs hat die Freibank getrennte Ein- und Ausgänge, je 1,57 m breit, erhalten, außerdem wird der Verkehr bei stärkerem Zudrang noch durch Ausgabe von Blechmarken mit fortlaufenden Nummern geregelt. Zur Beförderung der Fleischtheile vom Fleischdämpferaum im Kellergeschoß nach der Freibank dient ein Aufzug mit Handbetrieb. Im Obergeschoß befinden sich über den Auslageräumen zwei große, hell beleuchtete Säle für die Trichinenschau, sowie in der südlichen Ecke des Gebäudes das Geschäftszimmer des Schauamtsvorstehers, der von hier aus beide Säle für die Trichinenbeschauer übersehen kann. Ueber der Freibank, der Meister- und Gesellenstube können bei etwaigem späteren Bedürfnis noch weitere Räume für Trichinenbeschauer geschaffen werden, worauf bei Anlage der betreffenden Erdgeschoßräume Rücksicht genommen wurde. Das Kellergeschoß ist zwischen Gurtbögen und Trägern überwölbt, Erdgeschoß und Obergeschoß haben Balkendecken erhalten, die zum Theil (in der

Zeitschrift f. Bauwesen. Jahrg. LI.

Freibank, den Meister- und Gesellenstuben, sowie in den Sälen für die Trichinenbeschauer) sichtbar gelassen und daher gehobelt und gefast wurden; die Dächer bestehen aus Holzcement. Die Wände sind bis auf 2 m Höhe in der Freibank mit glasierten Steinen, sogenannten Spaltklinkern, in den übrigen Räumen mit Cementmörtel, darüber mit Kalkmörtel geputzt und in Leimfarbe angestrichen. Die Freibank hat einen großen Verkaufstisch mit Marmorplatte und Hakenrahmen zum Aufhängen der Fleischtheile erhalten, die übrigen Räume sind mit Auslagetischen, sowie den sonst erforderlichen Möbeln ausgestattet.

Der Fleischdämpfer (Text-Abb. 5 bis 7), welcher von der Firma Rud. A. Hartmann in Berlin geliefert wurde, besteht aus einem liegenden cylindrischen Gefäß mit einem am vorderen Ende befindlichen, mittels Flügelschrauben dicht zu verschließenden Deckel. Der untere Theil des cylindrischen Gefäßes besitzt einen Dampfheizmantel *e*, welcher durch das von dem Dampfkessel zugeleitete Dampfrohr *d* gespeist wird. Die Ableitung des im Dampfheizmantel condensirten Wassers geschieht durch den selbstthätig wirkenden Condenskopf *e*. Hierdurch kommt das in den Cylinder eingebrachte Fleisch nicht mit dem vom Dampfkessel herrührenden Dampf in unmittelbare Berührung, was einestheils wegen der Verunreinigungen des Dampfes durch Schmieröl, Rost, Kesselsteinmittel usw., anderentheils aber auch deshalb vermieden werden muß, weil durch die Ableitung des Condenswassers werthvolle, aus dem Fleisch ausgezogene Stoffe mit abgeführt würden, wodurch nicht nur das Condenswasser verunreinigt, also für die Kesselspeisung unbrauchbar gemacht, sondern auch das Fleisch selbst einen Theil seiner werthvollsten Nähr- und Genußstoffe verlieren würde. An der Vorderseite des cylindrischen Gefäßes ist eine senkrechte Wand *f* angebracht, durch welche der untere Theil des Innenraumes nach vorne begrenzt und dadurch ein muldenförmiger, von unten durch den Dampfheizmantel erwärmter Behälter gebildet wird. In diesen Behälter wird das zum Verdampfen bestimmte Wasser eingefüllt und zwar soweit, bis die Heizmantelfläche bedeckt ist. Das zu dämpfende Fleisch wird dann mittels der aus durchbrochenem und verzinktem Eisenblech hergestellten Körbe *i* in den Cylinder eingesetzt und darauf der Deckel geschlossen. Durch Oeffnen des Dampfventils wird nun das eingefüllte Wasser zum Sieden gebracht und gleichzeitig der im Deckel des Cylinders befindliche Hahn *h* offen gelassen, damit die Luft aus dem Innern entweichen und dem Dampf Platz machen kann. Sobald dem letztgenannten Hahn Dampf entströmt, ist der Fleischdämpfer genügend entlüftet, worauf dann der Hahn

wieder zu schliessen ist. Nach kurzer Zeit nimmt nun der aus dem Wasser entwickelte Dampf Druck an, was an einem Manometer *g* zu erkennen ist. In der Regel wird mit einem Dampfüberdruck von $\frac{1}{2}$ Atm. gearbeitet, wobei der Wärmegrad des Dampfes 112° C. beträgt. Es steht jedoch nichts im Wege, den Dampfüberdruck je nach Bedarf bis auf 1 Atm., entsprechend einem Wärmegrad von 121° C. zu steigern, da der Fleischdämpfer auf 2 Atm. Ueberdruck behördlich geprüft worden ist. Durch den den ganzen Innenraum gleichmäßig ausfüllenden Dampf wird das auf den Körben liegende Fleisch schnell und bis ins Innerste hinein erwärmt, wobei alle der Gesundheit etwa schädlichen Keime zerstört werden. Dafs alle Fleischstücke, auch die gröfseren, thatsächlich den beabsichtigten Wärmegrad erlangt haben, kann an einem in das Innere des am schwierigsten zu dämpfenden Fleischstückes eingeschalteten elektrischen Thermometer erkannt werden, dessen Metallplättchen schmilzt, wenn der erforderliche Wärmegrad erreicht ist. Hierdurch wird die Berührung hergestellt und eine Glocke in Thätigkeit gesetzt. Ausserdem wird noch in ein anderes Fleischstück ein sogen. Maximum-Thermometer eingesetzt. Das bei dem Kochen ausschmelzende

Fett, sowie die abfließenden Fleischsäfte mischen sich mit dem eingefüllten Wasser und bilden eine sehr schmackhafte Brühe, welche nach beendetem Kochen entweder mittels Kelle ausgeschöpft oder durch einen Hahn *l* abgezapft und an die Abnehmer des Fleisches mit vertheilt wird. Das durchdämpfte Fleisch wird nach Oeffnen des Deckels den Körben entnommen und dann unter Aufsicht der Schlachthofverwaltung in der Freibank zum Verkauf gebracht. Das Aussehen des Fleisches entspricht genau dem des in üblicher Weise durch Wasser gekochten Fleisches, der Geschmack ist wegen des nicht ent-

zogenen Saftes angenehmer. Der Durchmesser des Cylinders beträgt 1,25 m, seine Länge 2 m. Der Fleischdämpfer hat einschliesslich seiner Aufstellung 3095 \mathcal{M} gekostet, wobei jedoch die Zu- und Ableitungen für Dampf und Wasser nicht eingeschlossen sind. Bei den kleineren Hartmannschen Fleischdämpfern werden die das Fleisch aufnehmenden Körbe unmittelbar auf die im Innern des Cylinders angebrachten Leisten geschoben, während bei den gröfseren Fleischdämpfern, wie im vorliegenden Falle, die Fleischkörbe zunächst auf einen Wagen gesetzt und dann in den Cylinder hineingefahren werden. Die ausserhalb des Fleischdämpfers liegenden Laufschienen für diesen Wagen sind nach Art eines Schlagbaumes drehbar gelagert und werden, nachdem der Wagen eingefahren ist, in eine senkrechte Lage hochgestellt, worauf dann der Deckel des Cylinders geschlossen werden kann (Text-Abb. 8).

Das auf dem Binnenhofe des Schauamtsgebäudes errichtete Abortgebäude für die auf dem Schlachthofe beschäftigten Personen ist 5,84 m lang, 3,83 m breit, 4 m von Oberkante Fußboden bis Unterkante Sparren hoch. Es wird theils durch Oberlicht, theils durch Seitenlicht beleuchtet und enthält fünf Aborte und acht Pissoirstände (Abb. 6 Bl. 43).

Der Fußboden besteht aus Saargemünder Thonplatten, die Wände sind zum Theil mit Granit bekleidet, zum Theil in Cementmörtel und Kalkmörtel geputzt und in Leimfarbe angestrichen, die Zwischenwände der Aborte bestehen aus Holz, die der Pissoirwände aus Granit. Das mit Holzcement abgedeckte Dach ist in sichtbarer Holzbauart hergestellt.

Das eine zusammenhängende Gruppe bildende, in den Abb. 1 bis 4 Bl. 44 dargestellte Kühlhaus mit seinen Nebengebäuden schliesst sich südlich vom Schauamtsgebäude an die westliche Langfront der Verbindungs-

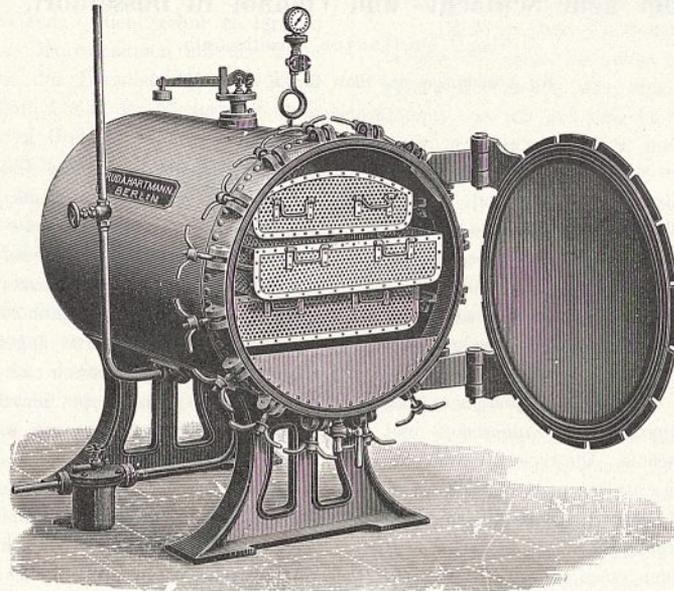


Abb. 5. Ansicht.

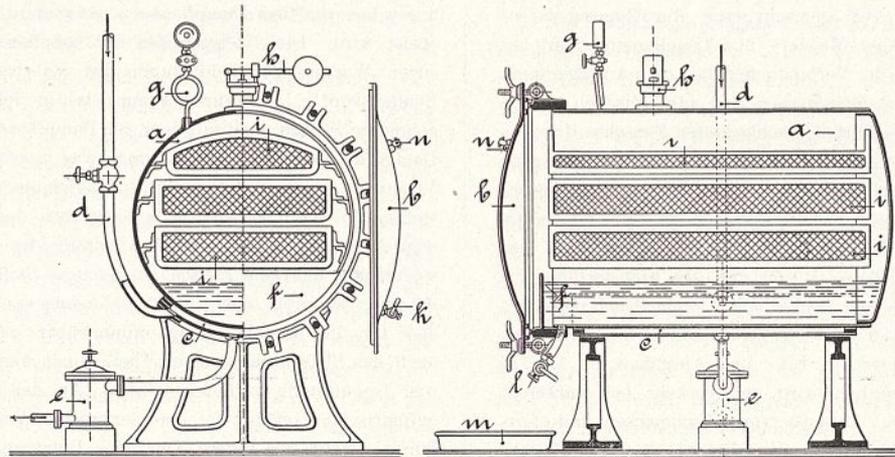


Abb. 6. Querschnitt.

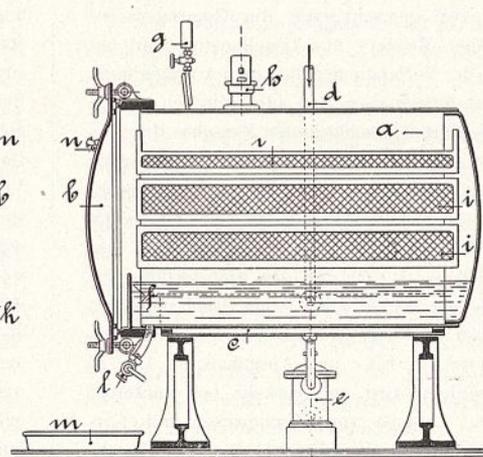


Abb. 7. Längenschnitt.

Abb. 5 bis 7. Fleischdämpfer.

halle in einer Gesamtlänge von 80 m und einer Breite von 37 m an. Der unmittelbar gegenüber der Großvieherschlachthalle angeordnete Vorkühlraum ist eingeschossig ausgeführt. Seine lichte Länge beträgt 27,86 m, seine lichte Breite 18,10 m, seine lichte Höhe 6,70 m, sodafs derselbe einen Flächenraum von etwas mehr wie 500 qm, einen Rauminhalt von rund 3380 cbm enthält. Der Vorkühlraum, in welchem eine Luftwärme von etwa 8° C. gehalten werden soll, dient zur ersten Abkühlung der frisch geschlachteten Thiere, wobei diese namentlich ihre thierische Wärme vollständig verlieren sollen, ehe sie in das eigentliche Kühlhaus geschafft werden, sodafs in letzterem ein möglichst gleichmäßiger Wärmegrad beibehalten werden kann. Der über dem Vorkühlraum angeordnete niedrige Bodenraum dient lediglich zur besseren Abhaltung der Aufsenwärme. Die Beleuchtung des Vorkühlraumes am Tage geschieht durch vier mit Glasbausteinen ausgemauerte Fenster nach der Verbindungshalle, sowie durch Oberlichter, die in der gewölbten Decke ebenfalls durch Glasbausteine, in dem Dache durch Rohglas gebildet sind. Da es hier, wie bei jedem Kühlhause darauf ankam, alle Kälte-

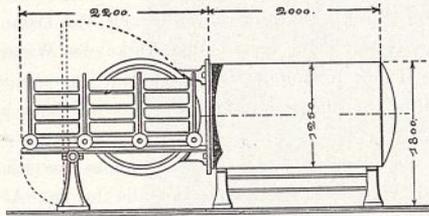


Abb. 8.

verluste nach Möglichkeit zu vermeiden, indem jeder Kälteverlust durch die Kraft der Maschinen wieder ersetzt werden muß und sich daher unmittelbar in Geldwerth umsetzen läßt, wurden die Aufsenwände des Vorkühlhauses wie die des eigentlichen Kühlhauses, der Eisfabrik und des Apparatenraumes aus zwei 1½ Stein starken Mauern, zwischen denen eine in Goudron versetzte Korkplatteneinlage eingeschoben wurde, gebildet. Nur ein Theil der inneren Trennungswände der genannten Räume wurde um ½ Stein schwächer hergestellt. Um die am meisten die Kälteverluste herbeiführende Erdwärme abzuhalten, wurde der Fußboden des Vorkühlraumes durch eine 0,80 m starke Schicht von Schlackenbeton, über der sich eine 0,20 m starke Kiesbetonschicht mit Cementfeinschicht befindet, gesichert. Die auf acht schmiedeeisernen Säulen ruhende Decke wurde aus porigen Lochsteinen, zwischen schmiedeeisernen I-Trägern gewölbt, über welche eine durchschnittlich 15 cm starke Schicht Schlackenbeton mit Feinschicht aufgebracht wurde. Diese Feinschicht ist dann noch mit einer 0,20 m starken Schicht amerikanischer Blätterholzkohle, von der Firma Allut Noodt u. Meyer in Hamburg geliefert, zum Schutze gegen Kälteverluste bedeckt, welche nach vorgenommenen Versuchen eine ganz bedeutende isolirende Wirkung hat. Die äußeren Thüren sind als Doppelthüren angeordnet. Der Vorkühlraum ist durch die bei den Schlachthallen bereits beschriebenen Hängebahnen mit diesen unmittelbar verbunden. Die Ueberführung der an den Schlachtspreizen und Laufkatzen hängenden Thiere auf die Spreizenträger des Vorkühlraumes geschieht auf bequeme Art durch zehn an der Südwand des Vorkühlraumes angebrachte Winden. Ein Theil

des Vorkühlraumes ist mit Hakenrahmen zum Aufhängen des Kleinviehs und der Schweine, sowie kleinerer Fleischstücke ausgestattet. Die unteren Wandflächen des Vorkühlraumes sind mit glasierten Spaltklinkern bekleidet, die oberen Theile der Wände sind in Cementmörtel geputzt und in Leimfarbe angestrichen.

Das eigentliche Kühlhaus hat eine lichte Länge von 51,30 m, eine lichte Breite von 35,38 m. Dasselbe ist zweigeschossig ausgeführt und zwar sind die beiden Geschosse, um sie möglichst gleichwerthig zu gestalten, hinsichtlich ihrer Höhenlage derart eingerichtet, dafs man vom Vorkühlhaus, bezw. von der Verbindungshalle eine halbe Geschosshöhe hinabsteigen muß, um zu dem zunächst in Benutzung genommenen Untergeschofs, dafs man eine halbe Geschosshöhe hinaufsteigen muß, um zu dem oberen Kühlraum zu gelangen. Bei Berechnung der Flächengröße des Kühlhauses wurde angenommen, dafs das Fleisch sämtlicher Thiere eines stärksten Schlachttages ins Kühlhaus gelangt und dafs in diesem von vorherigen Schlachtungen her noch etwa ein Drittel des Fleisches eines stärksten Schlachttages vorhanden sei. Als Fleischgewicht aller Thiere, welche an einem stärksten Schlachttag, sobald die Stadt Düsseldorf 250 000 Einwohner zählt, geschlachtet wird, ergibt sich nach statistischen Erhebungen:

248	Stück	Großvieh,	je	300	kg	Fleischgewicht	=	74 400	kg,	
982	„	Kleinvieh,	„	30	„	„	=	29 460	„	
534	„	Schweine,	„	110	„	„	=	58 740	„	
								zusammen	162 600	kg.

Da nun jedes Quadratmeter der inneren Grundfläche eines Kühlhauses 120 kg Fleisch aufnehmen kann, so ist für die berechnete Fleischmenge ein Flächenraum von

$$\frac{162\,600}{120} = 1355 \text{ qm}$$

erforderlich. Wenn nun außerdem noch von dem bereits lagernden Fleisch rund 30 % der Kühlhausflächen besetzt sind, so muß das Kühlhaus einen Flächenraum von

$$1355 \cdot 1,30 = \text{rund } 1761 \text{ qm}$$

erhalten. Da nun erfahrungsgemäß niemals alles Fleisch eines stärksten Schlachttages in das Kühlhaus gelangt, so dürfte die gewählte Grundfläche des Kühlhauses von 1700 qm groß genug sein, umso mehr, als noch das Obergeschofs des Kühlhauses für die spätere Vergrößerung zum weitaus größten Theile zur Verfügung steht. Zwischen den beiden, vom Vorkühlhaus bezw. der Verbindungshalle zum Kühlhaus führenden, 2,27 m breiten Treppen ist im Untergeschofs des Kühlhauses ein Pökelraum von 16,91 m Länge und 11,09 m Breite abgetrennt, in welchem die Bottiche zum Einpökeln des Fleisches aufgestellt sind. Von dem Obergeschofs des Kühlhauses ist der etwa 110 qm große Pferdefleischkühlraum durch eine massive Mauer vollständig abgetrennt und durch einen besonderen Zugang nebst Treppe von dem Pferdeschlachthofe zugänglich gemacht worden. Damit auch die Luft dieses Kühlraumes mit der Luft des Rinderkühlhauses nicht vermischt werden kann, hat der Pferdefleischkühlraum besondere Kältevorrichtungen erhalten.

Die lichten Geschosshöhen des Kühlhauses betragen 3,50 m bezw. 4 m von Fußboden- zu Fußbodenoberkante. Ueber dem Obergeschofs ist noch ein 1,50 bis 3,28 m hoher Dachraum zur Abhaltung der Aufsenwärme angeordnet. Die

aus porigen Lochsteinen zwischen schmiedeeisernen Trägern gewölbten Decken der Kühlräume ruhen auf schmiedeeisernen Säulen, die in Entfernungen von 5,70 m nach der Länge, von 3,76 m nach der Quere des Kühlhauses aufgestellt sind. Der Dachstuhl des Holzcementdaches ist aus Holz angeordnet. Der Fußboden des Untergeschosses, die Wände und deren Bekleidung, sowie die Thüren sind wie im Vorkühlraum eingerichtet. Der Fußboden des Obergeschosses besteht aus einem über den Lochsteingewölben gestreckten Cementestrich. Ueber diesem ist eine 0,20 m starke Schicht der oben erwähnten Blätterholzkohle aufgebracht. Letztere soll später, wenn das Obergeschloß des Kühlhauses in Benutzung genommen wird, auf dem Fußboden des Dachraumes ausgebreitet werden, da dann ein stärkerer Wärmeausgleich zwischen den beiden Geschossen des Kühlhauses nicht mehr stattfinden kann. Die Kühlhäuser werden am Tage nur durch Seitenlicht beleuchtet. Die ziemlich großen Fensteröffnungen sind hier, wie auch im Apparatenraum und der Eisfabrik, durch Falconnier-Glasbausteine geschlossen worden, und zwar sind diese überall da, wo größere Wärmeunterschiede zwischen der Innen- und Außenluft zu erwarten sind, in doppelter Schicht angeordnet, sodafs sich im ganzen dort drei ruhende Luftschichten ergeben. Bei anderen Kühlhäusern, wo diese Glasbausteine bisher in einfacher Schicht angebracht worden waren, hat sich nämlich schon in kürzester Zeit ein starker Bruch der Steine bemerkbar gemacht, weil diese an der von der Sonne beschienenen Aufsenseite unter Umständen einem sehr hohen, an der inneren Kühlhausseite einem sehr niedrigen Wärmegrad ausgesetzt waren, daher sehr ungleichmäßige Spannungen erhielten und infolge dessen sprangen. Auf Vorschlag des Verfassers wurde daher eine Doppelschicht Glasbausteine im vorliegenden Falle an den gefährdeten Stellen angewendet, wobei der Wärmeausgleich ein allmählicher ist und außerdem noch der Vortheil von drei ruhenden Luftschichten erzielt wird. An den Außenwänden sind die Glasbausteine durch engmaschige verzinkte Drahtgitter gegen Steinwürfe usw. geschützt. Zur möglichsten Abhaltung der unmittelbaren Bestrahlung der äußeren Kühlhauswände und Fenster durch die Sonne sind die Dächer des Kühlhauses an den betreffenden Stellen mit 2,5 m Ueberstand ausgebildet worden (Abb. 3 und 4 Bl. 44). Der Kühl- und Pökelraum ist in 261, der Pferdefleischkühlraum in 17 abschließbare Kühlzellen zerlegt, zwischen denen 2,50 m breite Längs- und 1,80 m breite Quergänge den Verkehr nach den Ausgängen, zum Vorkühlhaus, bezw. nach der Verbindungshalle vermitteln. Die Quergänge sind nach Möglichkeit auf die Fenster gerichtet, sodafs eine möglichst günstige Beleuchtung der Gänge erreicht wurde (Abb. 2 Bl. 44). Die einzelnen 2,60 m hohen Zellen bestehen aus 12 mm starken, 45 mm von einander entfernten Rundeisenstäben zwischen Gasrohren, sie sind nach oben mit starkem Drahtgeflecht zum Schutz gegen Entwendung des Zelleninhaltes überspannt und im Innern mit Aufhängevorrichtungen (Rahmen mit festen und beweglichen Haken) versehen. Diese Bauweise der Zellen dürfte eine bequeme und leichte Reinigung der Zellenwände und die Vermeidung von Ecken und Winkeln, in denen die Luft zum Stillstande kommt, am meisten gewährleisten. Die Größe der Zellen beträgt durchweg etwa 4 qm. Der Verschluss der Zellen geschieht mittels Schiebethüren.

Südlich an den Vorkühlraum und unter gleicher Dachfläche mit diesem und dem Kühlhaus lehnt sich der gleichfalls gut isolirte zweigeschossige Apparatenraum an, dessen Einrichtung aus den Abb. 1 bis 3 Bl. 44 ersichtlich ist, in dessen Untergeschloß die vier Luftkühlapparate nebst den Ent- bzw. Belüftern (Schraubenventilatoren) aufgestellt sind, dessen Obergeschloß zur späteren Erweiterung dienen soll. Ein Theil dieses Raumes ist höher geführt und dient als Wasserthurm von quadratischem Grundriß mit 10,08 m Seitenlänge (Abb. 2 u. 3 Bl. 44). Im oberen, rund 16 m über dem Hofe liegenden Stockwerke des aufser dem Keller viergeschossigen Thurmes ist ein Kaltwasserbehälter von 200 cbm Inhalt aufgestellt, welchem das gesamte, für den Schlacht- und Viehhof erforderliche Wasser entnommen wird. Das Wasser wird aus einem neben dem Maschinenhaus gelegenen Speisebrunnen von 3 m lichter Weite durch Dampfpumpen geschöpft (Abb. 2 Bl. 44). Ein bei sonstigen Schlachthofanlagen üblicher in Abb. 3 Bl. 44 noch dargestellter Warmwasserbehälter wurde hier durch die in den Kaldaunenwäschen angeordneten Dampfwassermischhähne überflüssig, da das gesamte übrige warme Wasser bei allen neueren Schlachthofanlagen durch unmittelbare Zuführung von Dampf erzeugt zu werden pflegt. Im ersten Stockwerke des Wasserthurmes sind die Tudor-Accumulatoren der elektrischen Lichtenanlage aufgestellt. Die übrigen Geschosse dienen vorläufig als Lageräume.

An die Westseite des Vorkühlraumes zwischen Kühlhaus und Apparatenraum lehnt sich die in den Abb. 2 u. 4 Blatt 44 dargestellte Eisfabrik an mit 18,04 m lichter Länge und 7,01 m lichter Breite, welche im Erdgeschloß den Eiserzeuger mit den erforderlichen Nebenvorrichtungen, im Kellergeschloß einen Raum zum Aufbewahren von Eis enthält. In der Fabrik werden stündlich 500 kg Eis erzeugt; die Anlage ist jedoch derartig eingerichtet, dafs sie binnen wenigen Wochen auf eine stündliche Leistung von 1000 kg Eis gebracht werden kann. Die Höhe des Kellergeschosses beträgt 2,85 m von Fußboden- zu Fußbodenoberkante, die des Obergeschosses 6,53 m von Fußbodenoberkante bis Oberkante der schmiedeeisernen I Träger, welche das in Holz hergestellte Dach tragen. Die Dächer des Apparatenraumes und der Eisfabrik sind mit Holzcement, das Dach des von vier Eckthürmchen flankirten Wasserthurms ist mit Schiefer auf Schalung gedeckt. Im übrigen entspricht die Bauweise der genannten Räume im allgemeinen der des Kühlhauses.

Südlich von dem Apparatenraum führt ein mit schmiedeeisernen Trägern, Holzconstruktion und Holzcementdach überdeckter Durchgang aus der Verbindungshalle zu dem Betriebshofe der Eisfabrik (Abb. 1 u. 2 Bl. 44). An diesen Durchgang schließt sich nach Süden das Maschinenhaus nebst Brunnenhäuschens und an ersteres nach Westen das Kesselhaus an. Beide sind so geräumig ausgeführt, dafs sie auch für den späteren, vollständig erweiterten Schlachthofbetrieb noch genügen werden.

Das Maschinenhaus (Abb. 1 u. 2 Bl. 44 und Text-Abb. 9) hat eine lichte Länge von 25,50 m, eine lichte Breite von 17,50 m, eine Höhe von 9,57 m bezw. 9,85 m von Oberkante Fußboden bis unter die Sparren des von unten sichtbaren Daches. Ein wegen der verhältnismäfsig tiefen Lage des guten Baugrundes erforderlich gewordenen Untergeschloß dient

lediglich zur Unterbringung der Maschinenfundamente. Der Fußboden des Gebäudes ist aus Saargemünder Thonplatten auf Betonunterlage hergestellt, die Wände sind mit glasirten Spaltklinkern in 2 m Höhe, darüber mit Kalkmörtelputz bekleidet und in Leimfarbe angestrichen. Das Dach ruht auf drei Fachwerksbindern mit flachgeneigter oberer, mit gekrümmter unterer Gurtung. Ueber den Bindern sind schmiedeeiserne I Eisenpfetten gestreckt, welche die Sparren und Schalung des Holzcementdaches tragen.

Im Maschinenhause sind die Dampfmaschine und Compressoren, von der Sächsischen Maschinenfabrik, vormals Rich. Hartmann in Chemnitz geliefert, nebst den Condensatoren für die Erzeugung der kalten Luft, sowie die von der Actiengesellschaft Hohenzollern in Düsseldorf-Grafenberg gelieferte Dampfmaschine für die elektrische Beleuchtung mit zwei Lahmeyerschen

Dynamomaschinen und dem Schaltbrett untergebracht. In dem benachbarten Brunnenhäuschen befinden sich zwei Schachtpumpen zur Beschaffung des Kühlwassers für die Kältemaschinen und des Gebrauchswassers für die ganze Schlachthofanlage.

Das Kesselhaus (Abb. 2 Bl. 44) ist 20,50 m lang, 17,50 m breit und 9,15 bzw. 9,50 m von Oberkante Fußboden bis Unterkante der Sparren hoch. Der Fußboden liegt

1,38 m tiefer, wie der des benachbarten Maschinenhauses, damit das Kesselhaus unmittelbar von der offenen Kohlenlagerstätte, die sich mit ihrer Rampe an das Kohlengleis anschließt, erreichbar ist. Die Bauweise des Kesselhauses entspricht im allgemeinen der des Maschinenhauses, nur ist hier statt der glasirten Spaltklinkerbekleidung der unteren Wandtheile Cementmörtelputz, statt der Saargemünder Platten ein Fußboden aus feinfarbenen Verblendsteinen hergestellt worden. Im Kesselhause sind gegenwärtig drei Dampfkessel von je 90 qm wasserberührter Heizfläche für 8 Atmosphären Ueberdruck aufgestellt, von denen immer nur zwei in Betrieb genommen werden, während der dritte Kessel vorläufig zur Aushilfe bei Betriebsstörungen eines der beiden anderen Kessel dient.

Die Kessel sind von der Firma Jacques Piedboeuf in Düsseldorf gebaut und aufgestellt. Außer dem befinden sich im Kesselhause noch zwei Körtingsche Injectoren zum Speisen der Kessel. Es ist noch Raum zur Aufstellung eines vierten Kessels bei späterer Erweiterung der Anlage vorhanden. Ein Theil des auch dann noch verfügbar bleibenden Raumes ist als Werkstatt für den Maschinenmeister eingerichtet.

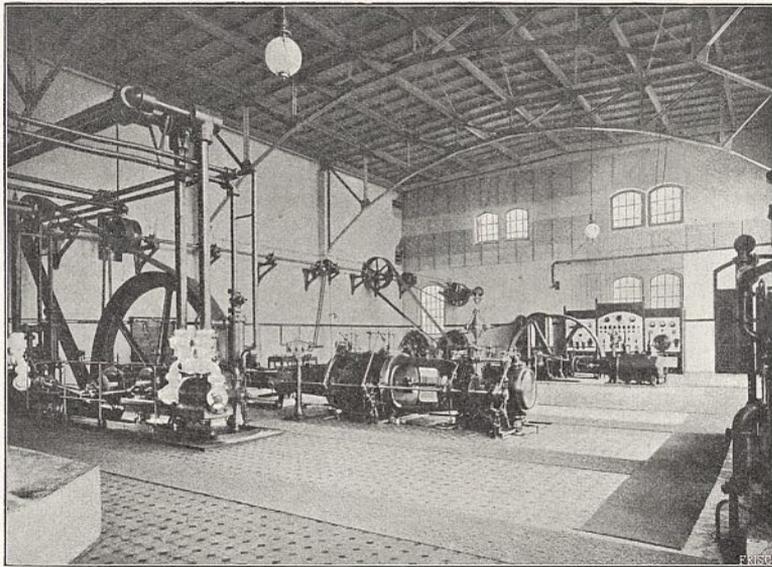


Abb. 9. Maschinenhaus.

Die Kühlung der Räume, sowie die Herstellung von Klareis geschieht nach der bewährten Weise der Gesellschaft für Lindes Eismaschinen in Wiesbaden, das sich in kurzen Worten wie folgt erklären läßt: In dem Apparatenraum befinden sich große rechteckige Blechbehälter, welche die Kühlflüssigkeit, eine Soole von etwa 30 % Kochsalz in Wasser gelöst, enthalten. Im unteren Theile der Behälter liegen Schlangenrohre, der sogenannte Verdampfer, in welche flüssiges Ammoniak eingeleitet wird. Dieses Ammoniak wird hier durch Ausdehnung in den dampfförmigen Zustand übergeführt, wobei es eine beträchtliche Wärmemenge bindet, die es seiner Umgebung, d. h. der Salzsoole entnimmt und diese dabei auf etwa 10 bis 15° C. unter Null abkühlt. Im oberen Theile des Behälters ist eine Reihe von kreisförmigen Blechscheiben von 1,50 m Durchmesser auf mehreren wagen-

rechten Achsen hinter einander gelagert (Abb. 1 u. 3 Bl. 44). Die Scheiben sind 2 cm von einander entfernt, sodafs sich in ihren Zwischenräumen gleichsam eine große Anzahl von Canälen bildet. Der untere Theil der Scheiben taucht in die Salzsoole ein. Der obere, aus der Soole hervorragende Theil ist mit einem isolirten Eisenkasten umschlossen. Werden die Scheiben nun langsam in drehende Bewegung gesetzt und zwar mit etwa fünf Umdrehungen

in der Minute, so überzieht sich allmählich ihre ganze Oberfläche mit der kalten Salzsoole. Die dem Kühlhaus durch große Sauger und Bläser entnommene Luft wird nun durch die zwischen den Scheiben gebildeten Kanäle hindurchgepresst, sie kühlt sich hierbei ab, verliert gleichzeitig durch die Abkühlung an Feuchtigkeitsgehalt, indem sich die in der Luft befindliche Feuchtigkeit an den kalten Scheiben niederschlägt und wird endlich noch durch die Feuchtigkeit selbst, die an den Scheiben haftet, gewaschen, sodafs die Luft abgekühlt, getrocknet und durch den Waschungsproceß nach Möglichkeit von Lebewesen befreit mittels der Bläser von neuem nach dem Kühlhaus geprefst werden kann. Das gasförmige Ammoniak wird andererseits von dem Verdampfer nach dem im Maschinenhause befindlichen, mit der Betriebsmaschine unmittelbar gekuppelten Compressor geleitet. Dieser Compressor, im wesentlichen eine doppelt wirkende Saug- und Druckpumpe, verdichtet die Ammoniakdämpfe, die dann nach dem Oberflächencondensator, einem mit Schlangenrohren versehenen cylindrischen Gefäfs, geleitet werden. Hier werden die durch die Compressionsarbeit erhitzten Ammoniakdämpfe durch das

die Schlangenrohre umspülende Kühlwasser erkaltet und dadurch wieder in den flüssigen Zustand übergeführt. Das verdichtete flüssige Ammoniak wird dann in einem Sammelgefäß aufgespeichert und ist nunmehr wieder soweit vorbereitet, um in den Verdampfer der Scheibenkühlmaschine geleitet zu werden, und dort den Rundlauf von neuem zu beginnen. Zur Unterhaltung des Luftaustausches zwischen den Kühlräumen und den Kühlapparaten dienen vier Schraubenventilatoren, welche große Luftmengen mit geringem Arbeitsaufwand bewältigen. In Verbindung mit den Kühlapparaten befindet sich eine Heizvorrichtung, um die während der Winterszeit zur Lüftung der Kühlräume etwa zu benutzende kalte Außenluft vorwärmen zu können. Der Austritt der kalten Luft in die Kühlräume geschieht an möglichst vielen Punkten durch eine Reihe von an der Decke dieser Räume angebrachter, mit Öffnungen versehener Holzcanäle (Abb. 1 Bl. 44). Auf gleiche Weise geschieht das Absaugen der im Kühlhaus erwärmten Luft, wodurch besonders die Gleichmäßigkeit des Kühlhauswärmegrades erzielt wird, der zu jeder Jahreszeit im Kühlhaus nicht unter 2, nicht über 4°C., im Vorkühlraum nicht über 8°C. betragen soll. Durch dieses Verfahren ist es ermöglicht, dem Kühlhaus kalte, trockene und keimfreie Luft zuzuführen, welche es gestattet, daß in dem Kühlhaus Fleisch bis zu sechs Wochen aufbewahrt werden kann, ohne daß sich an dessen Oberfläche Schimmelbildung zeigt oder das Fleisch an Ansehen und Geschmack verliert. Im Gegentheil gewinnt das Fleisch erfahrungsgemäß durch ein längeres Verbleiben im Kühlhaus an Wohlgeschmack in ganz bedeutendem Maße.

In der Nähe des Haupteinganges zum Schlachthof ist noch eine aus Abb. 6 Bl. 43 ersichtliche Fuhrwerkswaage nebst Wiegehäuschen errichtet, auf welcher namentlich die für den Schlachthof angefahrenen Futtermittel verwoogen werden sollen.

In dem dreieckförmigen südwestlichen Winkel des Grundstückes, nur unmittelbar von der Ratherstraße aus zugänglich, ist der Pferdeschlachthof angeordnet, bestehend aus dem Schlachthaus und den Schlachtstallungen, beide um rund 75 v. H. ihrer jetzigen Ausdehnung erweiterungsfähig (Abb. 6 Bl. 43). Ein von den übrigen Anlagetheilen vollständig abgesperrter Zugang führt zu dem oben bereits erwähnten Pferdefleischkühlhaus.

Der 17,93 m lange, 5,90 m breite Pferdestall ist mit seiner südlichen Giebelseite an das Kesselhaus angebaut und bietet Raum für 15 Pferde. In einem von der Stallabteilung abgetrennten Raum ist die Treppe zu dem im Dachgeschos befindlichen Futterboden, unter dem Podest der Treppe ist ein Abort und ein Pissoir angeordnet. Der Stall ist mit gemauerten und in Cementmörtel verputzten Futterkrippen ausgestattet. Wände, Fußboden, Decke und Dach sind wie bei den Großviehställen ausgeführt.

Das Pferdeschlachthaus liegt unmittelbar an der Ratherstraße, ist 9,50 m breit und hat eine mittlere Länge von 17,50 m erhalten. Dasselbe ist mit sechs Winden versehen und enthält an 13 m Hakenträgern 47 Stahlhaken zum Aufhängen kleinerer Theile. Im übrigen ist die Einrichtung und Bauweise des Gebäudes ähnlich wie in der Großviehslachthalle. Auf dem Hofe ist eine besondere Düngergrube angelegt.

Der Schlachthof für krankes oder seuchenverdächtiges Vieh, die sogenannte Sanitätsanstalt ist in der nordöstlichen Ecke des Grundstückes untergebracht worden (Abb. 6 Bl. 43). Von einer besonderen Entladerampe gelangt das Vieh in einen allseitig geschlossenen Hof, der ein Schlachthaus für Groß- und Kleinvieh, ein Stallgebäude und eine Düngergrube enthält. Das Schlachthaus ist gegenwärtig schon in ausreichender Größe, auch bei einer etwaigen späteren Erweiterung der Schlachthofanlage ausgebaut, während das Stallgebäude um rund 100 v. H. erweiterungsfähig ist.

Das zur Beobachtung von verdächtigen und Einstellen von krankem Vieh dienende Stallgebäude enthält zwei getrennte Stallabteilungen für 30 Stück Großvieh, etwa 40 Schweine und 40 Stück Kleinvieh, außerdem eine Knechtstube, eine Treppe zum Futterboden im Dachgeschos und einen Abort. An der Nordseite ist ein Raum für das dem menschlichen Genuß entzogene Fleisch angebau. Die Einrichtung der Ställe, sowie die Bauart der Wände, Decken, Fußböden und des Daches ist dieselbe wie bei den übrigen, oben beschriebenen Ställen. Die Länge des Gebäudes beträgt 32,64 m, die Breite 9,52 m, die Höhe des Erdgeschosses 3,80 m, die des Kniestockes 2 m.

Die Schlachthalle für Krankvieh ist 25 m lang, 10,02 m breit und 6 m bis Unterkante Sparren des sichtbaren Daches hoch. Das Gebäude ist durch eine Zwischenmauer in zwei Räume getheilt und zwar in eine Schlachthalle für Groß- und Kleinvieh und eine für Schweine. Die erstere ist mit drei Winden ausgestattet und enthält 9,50 m Hakenrahmen mit 32 Haken für Großvieh und 38 m Hakenrahmen mit 135 Haken für Kleinvieh. Im Schlachtraum für Schweine befindet sich ein Brühbottich mit Wanddrehkrahnen. An den Wänden sind 7 Kaldaunenwaschgefäße mit ebensovielen Entfettungstischplatten, sowie 8,50 m Hakenrahmen mit 27 festen und 14 verschiebbaren Haken angebracht. Bauart und Ausstattung des Gebäudes sind im übrigen ähnlich wie bei den oben beschriebenen Schlachthalen.

Um den geräumigen Vorplatz der ganzen Anlage bei den Hauptzugängen zum Schlacht- und Viehhofe an der Kreuzung der Ratherstraße mit der Spichernstraße sind der Ausspannhof, das Beamtenwohnhaus, das Verwaltungs- und Wirtschaftsgebäude, sowie die beiden Pfortnerhäuschen gruppiert (Abb. 6 Bl. 43).

Durch zwei geräumige Durchfahrten gelangt man in den nördlich vom Vorplatze angelegten weiten Hof der Ausspannung, in welchem die mit Pferde- oder Hundefuhrwerk ankommenden Metzger zunächst ausschirren, ehe sie sich nach dem Schlachthof begeben. Rechts von der überdachten Thorfahrt, durch eine größere Abortanlage von dieser getrennt, befindet sich ein Stall für 32 Pferde nebst Knechtstube und Treppenraum für den im Kniestock angelegten Futterboden. Links von der Einfahrt, durch einen Knechte- und Treppenraum von dieser getrennt, ist eine zweite Stallabteilung für 18 Pferde, ebenfalls mit Futterboden darüber, untergebracht. Die Einrichtung und Bauart der Pferdeställe ist ähnlich der der übrigen Ställe. Mit Rücksicht auf die hervorragende Stelle des Gebäudes ist dasselbe in seinem Äußeren etwas reicher ausgestattet worden. Die nordwestliche Seite des Ausspannhofes nehmen die Wagenschuppen ein. Dieselben sind

nach dem Hofe zu vollständig offen und werden durch eine einfache Säulenstellung in 18 einzelne, etwa 4 zu 5 m große Abtheilungen zerlegt. Den nordöstlichen Abschluss des Ausspannhofes bilden die Hundeställe. Dieselben bestehen aus 51 einzelnen, 0,85 zu 1,48 m großen Abtheilungen, welche durch eiserne Thüren geschlossen sind. Die Trennungswände bestehen aus Holz, das zur Vermeidung des Benagens durch die Hunde, bezw. des Durchbeißens und dabei möglichen Verletzens der benachbarten Hunde mit Zinkblech beschlagen ist. Die Decke der Hundebehälter ist einfach durch eiserne Gitterstäbe gebildet. Wagenschuppen und Hundeställe sind durch Holzcementdächer überdacht.

Die Pferdeställe sind um rund 40 v. H. erweiterungsfähig. Bei später etwa auftretendem Bedürfnis weiterer Wagenschuppen und Hundeställe soll durch Aufgabe der beiden mittleren Wagenstände ein Durchgang zu einem zweiten Hofe, im Norden des Ausspannhofes, geschaffen werden mit je einer weiteren Reihe von Wagenschuppen und Hundeställen.

An der Kopfseite des Vorplatzes liegt das Doppelwohnhaus für die beiden Vorstandsbeamten, den Schlachthofdirector und dessen Stellvertreter (Abb. 6 Bl. 43). Das Gebäude hat eine größte Länge von 25,56 m, eine größte Tiefe von 14,17 m und besteht aus Kellergeschofs, Erdgeschofs, erstem Stockwerk und Mansardengeschofs. Die Geschofshöhe beträgt im Kellergeschofs 3 m, im Erdgeschofs 4,50 m, im ersten Stockwerk 4,50 m, im Mansardengeschofs 3,70 m, alles von Oberkante zu Oberkante Fußboden bezw. bis Oberkante der Balken des Mansardengeschosses gemessen. Die südliche Seite des Gebäudes nimmt die Wohnung des Directors ein, bestehend in Eingangsfur, Küche, sieben Wohnräumen, davon je einer mit Terrasse und Balcon nach dem Garten, Badezimmer, zwei Aborten, zwei Mansardenstuben, sowie den nöthigen Keller- und Speicherräumen. Die nördlich gelegene Wohnung des zweiten Vorstandsbeamten hat nur sechs Wohnräume enthalten, ist aber im Übrigen ähnlich wie die Wohnung des Directors eingerichtet. Beiden Wohnungen wurde ein mit Plankenzaun eingefriedigter, geräumiger Garten zugewiesen.

Das an der Südseite des Vorplatzes gelegene, Verwaltungs-, Wirtschafts- und Wohngebäude (Abb. 6 Bl. 43) hat eine Gesamtlänge von 43 m, eine Tiefe von 13,06 m mit einzelnen Vorsprüngen für Treppenhäuser, Risalite usw. erhalten. Es besteht aus einem dreigeschossigen Mittelbau und zwei zweigeschossigen Seitenbauten mit durchgehendem Kellergeschofs. Die Geschofshöhen betragen 3,14 m im Kellergeschofs, 5 m im Erdgeschofs, 4 m im ersten Stockwerk und 4 m im zweiten Stockwerk. Das Kellergeschofs enthält zwei Waschküchen, Vorrathsräume, Wein- und Bierkeller für die Gastwirthschaft, letztere mit besonderem Eingang vom Viehhofe aus. Im Erdgeschofs des östlichen Seitenflügels befinden sich zwei Gastzimmer nebst der Wirthschaftsküche und den Aborten und daran anschließend die aus vier Räumen bestehende Wohnung des Wirthes. Da der Abschluss des Viehhandels und namentlich die Auszahlung des Kaufpreises erfahrungsgemäß fast ausschließlich in der Wirthschaft des Schlacht- und Viehhofes unter entsprechender Befeuchtung erfolgt, wurde ein Theil des 12 m langen, 6,10 m breiten größeren Gastzimmers durch niedrige Zwischenwände aus Holz in fünf kojenartige Einbauten ab-

getheilt, in welchen die Metzger und Händler ihre Geschäfte ungestörter erledigen können. Ueber den Wirthschaftsräumen befinden sich im ersten Stockwerk sieben Fremdenzimmer nebst den erforderlichen Aborten. Die Wirthschaftsräume sind sowohl vom Vorplatze, wie vom Schlachthofe aus zugänglich. Im Erdgeschofs des rechten Flügels, nur vom Schlachthofe aus zugänglich, befindet sich der Kassenraum, die Buchhalterei und je ein Geschäftszimmer für den Director und die Thierärzte. Im ersten Stockwerk des Mittelbaues und des westlichen Seitenflügels sind drei Dienstwohnungen für den Maschinenmeister, Futtermeister und den Pfortner angelegt, welche alle abschließbare Flure und getrennte Aborte, sowie besondere Keller- und Speicherräume erhalten haben. Im zweiten Stockwerk des Mittelbaues befindet sich noch eine Dienstwohnung für den Aufseher, ebenfalls mit abschließbarem Flur und Abort. Der Zugang zu den Dienstwohnungen ist nur vom Vorplatze aus möglich. Sämtliche Dienstwohnungen bestehen aus je vier Räumen, wobei die auf höherer Gehaltsstufe stehenden Beamten etwas größere und besser ausgestattete Zimmer erhalten haben. Im zweiten Stockwerk des Mittelbaues sind außerdem noch zwei weitere Zimmer, von der Wirthschaftstreppe aus zugänglich, ausgebaut, welche nebst einigen Speicherräumen im östlichen Seitenflügel zur Unterbringung der Dienstboten des Wirthes dienen. Das Gebäude ist zum größten Theil in massiven Mauern, zum Theil in Rabitzwänden aufgeführt und mit Schiefer auf Schalung abgedeckt. Nach dem Schlachthofe hin ist ein größerer Dachaufbau für die große Hofuhr hergestellt worden. Südlich vom Wirtschaftsgebäude wurde ein von diesem und dem Schlachthofe erreichbarer, mit einem Eisengitter eingefriedigter Wirtschaftsgarten angelegt.

Neben bzw. zwischen den Haupteingängen zum Schlacht- und Viehhof sind die beiden Pfortnerhäuschen erbaut. Das westlich vom Verwaltungsgebäude am Haupteingang zum Schlachthof belegene Häuschen ist 4,78 m lang und breit, mit zwei 3,48 bezw. 3,20 m breiten, 1,30 bezw. 1,55 m tiefen Vorbauten und enthält einen Raum für den Pfortner nebst kleinem Eingangsfur und erkerartigem Ausbau zur besseren Uebersicht über den Vorplatz. Das zweite, östlich vom Wirtschaftsgebäude, zwischen den Zugängen zum Schlacht- und Viehhof belegene Häuschen ist 8,03 m lang, 4,78 m breit und hat einen 3,48 m breiten, 1,30 m tiefen Vorbau nach dem Schlachthofvorplatz erhalten. Neben dem Raum für den Pfortner ist hier noch ein Zimmer für den Nachtwächter, bezw. zum vorübergehenden Aufenthalt von Verhafteten vorgesehen worden. Die Gebäude sind nicht unterkellert, sondern nur durch einen mit der Außenluft in Verbindung gebrachten Luftraum zwischen einer Betonsohle und dem auf einzelnen Mauerpfeilerchen ruhenden Holzfußboden, sowie durch Asphalt-schichten in den Mauern gegen aufsteigende Erdfeuchtigkeit geschützt; sie sind in Ziegelmauern mit sparsamer Verwendung von Sandstein aufgeführt und mit deutschem Schiefer auf Schalung abgedeckt.

Für die Ausführung der sämtlichen Gebäude ist stets der Grundsatz in erster Linie maßgebend gewesen, daß alles in haltbarstem, dem jeweiligen Zweck angemessenem Baustoff hergestellt werden muß, wobei namentlich auf peinlichste Reinlichkeit in allen Theilen besondere Rücksicht zu nehmen war. Die Außenarchitektur sucht in einfacher,

aber doch gefälliger Weise dem praktischen Bedürfnisse zu genügen und der ganzen Anlage ein möglichst freundliches, gewissermaßen zur Sauberkeit einladendes Aeußere zu gewähren, unter Vermeidung jedes unnötigen, nicht zu rechtfertigenden Aufwandes. Die Schauseiten der sämtlichen Betriebsgebäude sind einfach mit gelben Verblendsteinen unter Verwendung einzelner rother Musterungen in Streifen, Bogenschlußsteinen usw. gemauert worden. Nur die um den Vorplatz gruppierten Gebäude haben, ihrer hervorragenden Stellung und Bestimmung entsprechend, eine etwas reichere architektonische Ausbildung erfahren. Sie sind in gelben Blendsteinen mit ausgedehnterer Verwendung von Profilsteinen und sparsamer Anwendung von Eifelsandstein hergestellt und zwar wurde zum Ausspannhof graugelber Cordeler Sandstein, zu dem Beamtenwohnhaus und dem Pfortnerhäuschen röthlicher Kyllburger Sandstein, dagegen zu dem Verwaltungs- und Wirtschaftsgebäude lediglich eine reichere Verblendsteinarchitektur gewählt, indem bei letzterem, abgesehen von den Abdeckungen der Giebelschrägen der Seitenflügel, alle Gesimse, Vorsprünge und Abdeckungen nur aus gebrannten Blend- und Profilsteinen hergestellt wurden.

Die Einfriedigungen an der Straße und dem Vorplatz werden durch Mauern mit Verkleidung von gelben Verblendsteinen, mit Abdeckungen von röthlichem Kyllburger Sandstein und schmiedeeisernen Aufsatzgittern ausgeführt. Nur die Ostseite des Grundstückes wurde durch einen Lattenzaun zwischen Eisenpfosten abgeschlossen.

Eine Heizung haben nur das Beamtenwohnhaus, das Verwaltungs- und Wirtschaftsgebäude, die beiden Pfortnerhäuschen, das Trichinenschauamt, sowie die Aufseher- und Knechtzimmer erhalten und zwar erfolgt diese überall durch eiserne Dauerbrandöfen. Dagegen haben die eigentlichen Betriebsgebäude keine Heizung erhalten.

Die gesamte Schlacht- und Viehhofanlage, einschließlich der Straßen, Höfe usw. wird durch elektrisches Licht und zwar durch rund 460 Glühlampen und 52 Bogenlampen beleuchtet mit Ausnahme der Dienstwohnungen, der Diensträume im Verwaltungsgebäude und der beiden Schauamtssäle, welche — letztere auf Wunsch der betreffenden Verwaltungsbeamten, weil zweckentsprechender — Gasglühlichtbeleuchtung erhalten haben. Zur Erzeugung des elektrischen Lichtes dienen die beiden im östlichen Theile des Maschinenhauses untergebrachten dynamo-elektrischen Nebenschlußmaschinen von 4400 Watt Leistungsfähigkeit, welche von einer Condensationsdampfmaschine mit einer effectiven Leistung von 50 Pferdestärken betrieben werden, deren Leistung aber auf etwa 75 Pferdestärken gesteigert werden kann. Die Kabelleitungen sind als Ringleitungen mit mehreren Speiseleitungen ausgeführt.

Sämtliche Straßen haben Kopfsteinpflaster erhalten, dessen Fugen an allen mit den Schlachthofabgängen in Berührung kommenden Stellen mit Asphaltmastik ausgegossen sind. Nur die zwischen Grosviehschlachthalle und Grofskuttelei und Düngerhaus liegenden, der Verunreinigung durch Darm- und Mageninhalt besonders ausgesetzten Straßenflächen haben behufs leichterer Reinigung und besserer Beförderung der Düngerkarren einen Belag von Asphaltplatten auf Kiesbeton erhalten. Die Bürgersteige sind mit Kleinpflaster aus gleichem Gestein wie das Straßenpflaster zwischen Bordsteineinfassungen von Niedermendiger Basaltlava befestigt.

Die Wasserversorgung der Gesamtanlage erfolgt aus dem bereits erwähnten 3 m weiten gemauerten Brunnen aus welchem das Wasser mittels der Dampfpumpen nach dem großen Kaltwasserbehälter im Wasserthurm befördert wird und von dort durch Rohrleitungen nach den einzelnen Zapfstellen abfließt. Für die Wohnungen, sowie für die Gesamtanlage zur etwa nothwendig werdenden Aushilfe bei Betriebsstörungen der Pumpe usw. sind Anschlüsse an die städtische Wasserleitung vorgesehen.

Die Entwässerung der einzelnen Räume und Straßen erfolgt, nachdem die gröberen Sinkstoffe in Straßensinkbrunnen und Schlammfängen zum Niederschlagen gebracht sind, in ein Netz von glasirten Thonröhren, welche der in der südlichen Ecke des Schlachthofes für Krankvieh errichteten Kläranlage und von dieser dem städtischen Schwemmkanal zugeführt werden. Die Reinigung der Abwässer in der Kläranlage erfolgt auf mechanischem Wege nach der bewährten Weise der Leipziger Firma Friedrich u. Glafs (jetzt M. Friedrich u. Co.). Die ganze Kläranlage ist derart eingerichtet, daß dieselbe, sobald sich das Bedürfnis dazu herausstellen sollte, jederzeit vergrößert werden kann. In derselben werden durch Verlangsamung der Geschwindigkeit des Wassers in einem System von Gruben, Schlammfängen, Sieben und Filtern sowohl die mitgeführten Sinkstoffe zum Niederschlagen gebracht, als auch die schwimmenden Fett- und Fasertheile abgefangen und die Abwässer bei regelrechtem Betriebe soweit gereinigt, daß sie nur mit leichtem Blutschein, jedoch sonst klar in das städtische Kanalnetz abfließen.

Die Gesamtbaukosten des Schlacht- und Viehhofes wurden einschließlic des Grunderwerbes, der Straßensbaukosten und der inneren Einrichtung seiner Zeit zu 3 598 000 *ℳ* veranschlagt, wovon rund 800 000 *ℳ* auf den Grunderwerb, 2 798 000 *ℳ* auf die Bauten, Straßensanlagen und Einrichtungsgegenstände entfallen. Die Baukosten vertheilten sich nach dem Kostenanschlage auf die einzelnen Gebäude und Anlagetheile wie folgt:

1. Verwaltungs-, Wirtschafts- u. Wohngebäude	118 900 <i>ℳ</i>
2. Wohngebäude der Vorstandsbeamten	59 500 "
3. Ausspannhof	50 400 "
4. Zwei Pfortnerhäuschen	4 500 "
5. Verbindungshalle	97 600 "
6. Schlachthalle für Schweine	113 100 "
7. Schlachthalle für Kleinvieh	91 600 "
8. Schlachthalle für Grosvieh	61 200 "
9. Stallungen für Grosvieh	99 800 "
10. Grosviehkuttelei	28 300 "
11. Düngerhaus	19 500 "
12. Schauamtsgebäude nebst Freibank	58 500 "
13. Kühlhaus nebst Vorkühlraum, Apparatenraum und Eisfabrik	512 750 "
14. Kessel- und Maschinenhaus	75 850 "
15. Dampfschornstein	8 000 "
16. Markthalle für Grosvieh	100 900 "
17. Markthallen für Kleinvieh und Schweine	106 000 "
18. Ladebuchten, einschl. der Stützmauern an den Gleisen vor denselben	26 500 "
19. Stützmauern an den übrigen Gleisen	6 640 "
20. Gebäude der Sanitätsanstalt nebst Stützmauern daselbst	47 000 "
	Seitenbetrag 1 686 540 <i>ℳ</i>

	Uebertrag	1686540 <i>M</i>
21. Gebäude des Pferdeschlachthofes		26300 „
22. Pflasterungen innerhalb der Schlachthof- anlage		225000 „
23. Gartenanlagen		10000 „
24. Einfriedigungen und Thore		43500 „
25. Regelung des Geländes		55000 „
26. Gleisanlage nebst Drehscheibe und Weichen		58000 „
27. Maschinelle Einrichtung der Schlachthallen und des Vorkühlraumes		130000 „
28. Kühlmaschinen, Kühleinrichtungen nebst Eisfabrik und Kessellieferung		235145 „
29. Ausrüstungsgegenstände		40000 „
30. Entwässerung nebst Abwässerkläranlage . .		70000 „
31. Wasserleitung		35000 „
32. Elektrische Beleuchtung		67500 „
33. Dampfleitungen		5300 „
34. Entwurf, Bauleitung, Bauführung usw.. .		70000 „
35. Für Unvorhergesehenes und zur Ab- rundung		30715 „
Gesamtbaukosten nach dem Voranschlage		2798000 <i>M</i>

Soweit sich bis jetzt übersehen läßt, werden die veranschlagten Kosten nicht überall erreicht werden, indem bei dem Grunderwerb rund 400 000 *M*, bei den noch nicht vollständig abgerechneten Bauten voraussichtlich rund 100 000 *M* erspart werden.

Die Ausführung der gesamten Bauanlage mit etwa 25 Einzelbauten geschah, unter stetem Beirath des städtischen Schlachthofausschusses und des Directors des Schlacht- und Viehhofes Max Schenk, unter der Oberleitung des Verfassers durch das städtische Hochbauamt. Die örtliche Bauleitung war in den ersten Monaten dem damaligen Stadtbaumeister, jetzigen technischen Beigeordneten Felix Walter in Offenbach am Main, später und bis zum Schlusse dem Regierungs-Bauführer Ferdinand Wefsing übertragen, welchem der Bautechniker Wilhelm Sohnus, der Zeichner und Bauschreiber Monschau, sowie drei Bauaufseher Werner, Gockel und Goertz und nach dem Abgang des letzteren der Bauaufseher Schiller beigegeben waren. Die Abrechnung wird ebenfalls durch Herrn Wefsing mit den genannten Hilfsbeamten bewirkt.

Das neue Rathaus in Tarnowitz.

(Mit Abbildungen auf Blatt 55 bis 57 im Atlas.)

(Alle Rechte vorbehalten.)

Der Entwurf zu dem Rathhause in Tarnowitz entstammt einem Wettbewerb, den der Berliner Architektenverein auf Veranlassung der Stadt Tarnowitz unter seinen Mitgliedern im Jahre 1895 ausgeschrieben hatte. Der von den 17 s. Zt. eingegangenen Entwürfen mit dem zweiten Preise gekrönte, wurde ohne wesentliche Abänderung zur Ausführung gewählt und der Entwurfsverfasser Professor H. Guth in Charlottenburg mit der Ausarbeitung des besonderen Entwurfs beauftragt. In den Jahren 1896 bis 1898 gelangte der Bau zur Ausführung. Wie das Gutachten des Beurteilungsausschusses damals hervorhob, erfüllte der Entwurf das dem Preisanschreiben zu Grunde gelegte Bauprogramm in nahezu einwandfreier Weise. Es wurde besonders der würdige Eingang gerühmt, von dessen Vorhalle auch die beiden Läden ihren Zugang erhalten sollten. Die Grundrisse der Obergeschosse wurden als durchaus zweckmässig und gelungen bezeichnet. Die gleiche Anerkennung wurde der Architektur zu theil, bei der im Hinblick auf die geringen Baumittel Beschränkungen stattfinden mußten, wodurch aber trotzdem der Rathhauscharakter in keiner Weise gelitten hat, sondern vorzüglich zum Ausdruck gelangt war.

Als Bauplatz stand ein Grundstück zur Verfügung, auf dem sich in früheren Zeiten das Bergamt der „freien Bergstadt“ Tarnowitz befand. Hierdurch erklärt sich auch die Bezeichnung der hier auf den Marktplatz einmündenden „Bergwerkstrasse“. Im Jahre 1863 ging das Bergamtsgrundstück auf den Justizfiscus über, der daselbst bis zum Jahre 1894 das Amtsgericht untergebracht hatte. Der Bauplatz liegt an der südlichen Langseite des Marktplatzes der evangelischen Kirche gegenüber, die im Jahre 1899 in sehr geschickter Weise von dem Münchener Architekten Seiffhardt umgebaut wurde und somit ein würdiges Gegenstück zu dem

neuen Rathhause bildet. Die dem Marktplatz zugewandte Hauptfront (Blatt 55) erhielt aufser der vornehm wirkenden Vorhalle ihren bezeichnenden Schmuck durch ein mit Treppengeibel abgeschlossenes Risalit, hinter dessen grosser Fenstergruppe sich im zweiten Stock der bis in das Dachwerk gezogene Sitzungssaal der Stadtverordneten befindet. Die Front

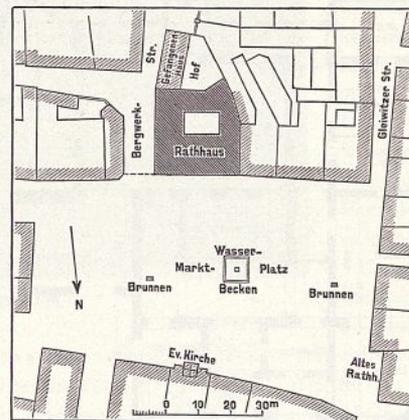


Abb. 1. Lageplan.

nach der engen Bergwerkstrasse (Blatt 56) konnte bescheidener behandelt werden. Sie hat aber in dem aus der Gebäudefläche hochgezogenen Staffeldgiebel ein Motiv erhalten, das die lange Front günstig abschliesst und mit seinem vorgelegten, durch die beiden Hauptgeschosse reichenden Erker die gegenüberliegenden Bürgerhäuser hoch überragt und als Zielpunkt für die hier einmündende Querstrasse wohl überlegt und zweckmässig angeordnet wurde. Der auf Blatt 56 vorgesehene bildnerische Schmuck dieses Erkers ist leider nicht zur Aus-

führung gelangt, während die Ecke an der Bergwerkstraße, die zu einer geschickten Lösung mit Thurmabschlufs Gelegenheit bot, mit Bildwerk reich geziert ist.

Wie die Grundrisse (Text-Abb. 2 bis 4) zeigen, sind die Lichtverhältnisse überall gute, Dank dem Umstande, dafs nach dem Gefängnisgrundstücke, nach dessen Hofe hin sich auch eine Einfahrt von der Bergwerkstraße aus befindet, Fenster angelegt werden konnten. Der Bau gruppiert sich um einen rechteckigen Hof, der mit seinen Abmessungen von 7 zu 11 m zwar beschränkt, aber doch für die Beleuchtung der an ihm liegenden Flure, Treppe und sonstigen Räumen vollständig ausreichend zu bezeichnen ist. Bei der bevorzugten Lage des Rathhauses wurde das Erdgeschofs im wesentlichen zu ertragreichen Kaufläden mit dazu gehörigen Kaufmannswohnungen ausgenutzt. Den drei Jochen der mit Kreuzgewölben abgedeckten Vorhalle entspricht der Eingang in der Mitte und zwei Comptoirs zu beiden Seiten. Die Eingänge zu den Läden sind, entgegen den ersten Entwurfszeich-

der anderen Seite zu dem Stadtverordnetensitzungssaal mit Kleiderablage und Abort führt. Die künstlerische Ausschmückung dieser Haupttreppe mit Malereien bleibt späterer Zeit vorbehalten. Außerdem sind noch zwei Nebentreppen im Hinterflügel vorgesehen, deren eine der Bürgermeisterwohnung als Hintertreppe und die andere als Aufstieg zur Volksbücherei im ersten Stock und zu der Castellanswohnung im zweiten Stocke dient. Diese beiden Nebentreppen führen vom Kellergeschofs bis auf den Dachboden und sind in Cement-Kunststein ausgeführt. Die Haupttreppe hat Werksteinstufen aus Granit erhalten. Die Geländer sind aus Eisen geschmiedet. Wände und Decken der Treppen sind feuersicher ausgeführt ebenso wie die Flurgänge, die mit Gewölben abgeschlossen wurden. Im übrigen ist das Kellergeschofs gewölbt, während die Decken der Wohn- und Geschäftsräume im Erdgeschofs und ersten Stock durchweg feuersicher nach Kleinescher Art und die Dachbalkenlagen in Holz hergestellt sind. Die Flure, Aborte und Badezimmer haben Fliesenbelag

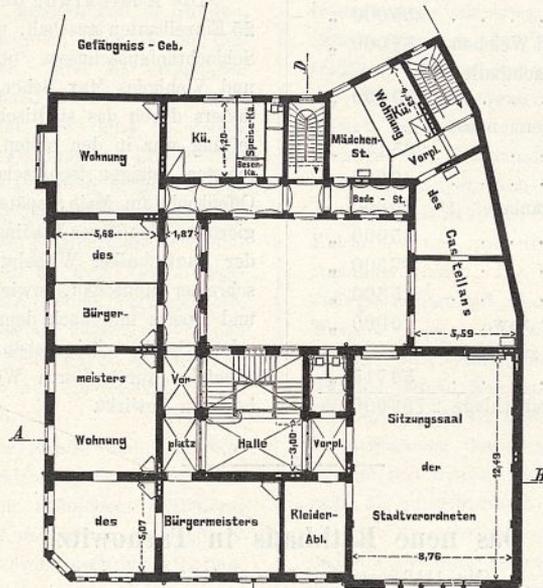


Abb. 2. II. Obergeschofs.

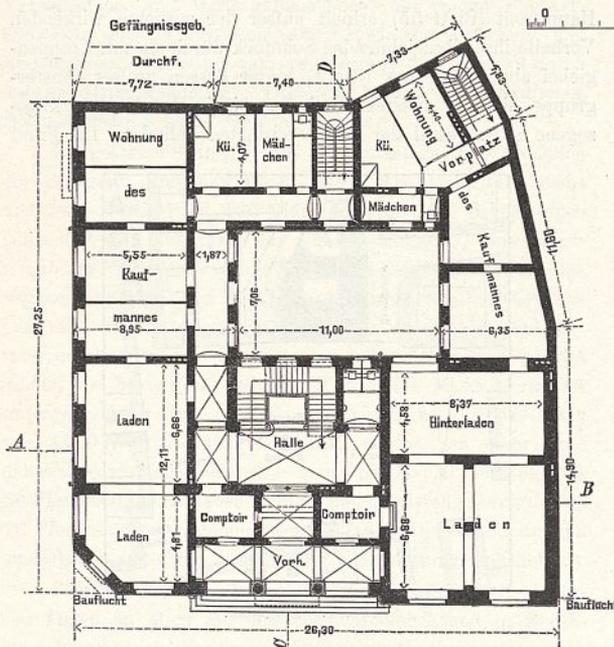


Abb. 3. Erdgeschofs.

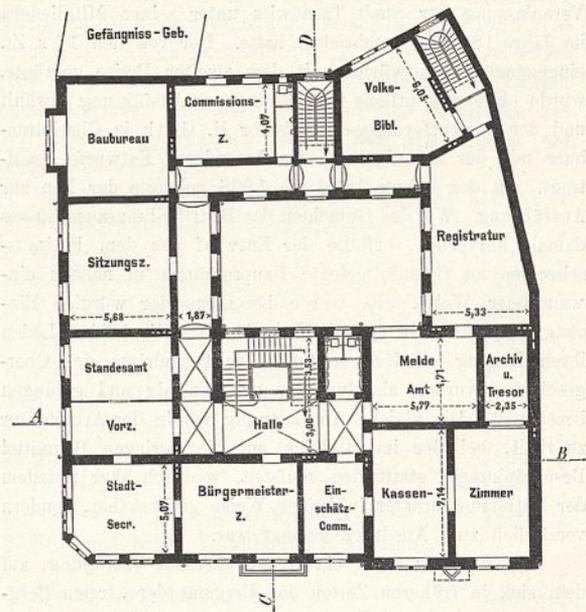


Abb. 4. I. Obergeschofs.

nungen, von der Straße aus angelegt (vgl. Text-Abb. 5). Die dreiarmige Haupttreppe mit vorgelegtem geräumigen Treppenflur liegt in der Achse des Haupteingangs, sie führt vom Keller bis zum zweiten Stock und vermittelt im ersten Stock den Zugang zu den Geschäftsräumen der städtischen Verwaltung, während sie im zweiten Stock an der einen Seite zu der mit Glasabschlufs versehenen Wohnung des Bürgermeisters, an

und der Salon der Bürgermeisterwohnung Parkettboden erhalten. Zu allen übrigen Fußböden wurde Kieferndielung verwandt.

Die Verwaltungsräume sind im wesentlichen im ersten Stockwerk (Text-Abb. 4) untergebracht und zwar derart, dafs die für den Bürgermeister, für den Stadtsecretär, die Einschätzungskommission und die Kasse mit angrenzendem Tresor eine zusammenhängende und, wo erforderlich, durch Thüren

verbundene Gruppe unmittelbar an der Haupttreppe bilden; auch das Meldeamt mit einer geräumigen nach dem Hofe gelegenen Registratur ist hier günstig gelegen. Zum Standesamt gelangt man durch ein Vorzimmer unmittelbar von der Treppenhalle aus. In der Zimmerflucht an der Bergwerkstraße sind dann außerdem ein kleiner Sitzungssaal und das Stadtbaubureau untergebracht. Nach dem Gefängnishofe liegen zu beiden Seiten der Nebentreppe ein Commissionszimmer und die schon erwähnte Volksbücherei. Die Bürgermeisterwohnung hat im zweiten Stock (Text-Abb. 2) sechs Wohnräume mit reichlichem Zubehör, die des Castellans daselbst zwei Zimmer und Küche erhalten. Das Kellergeschoß nimmt die Heizkammer nebst Kohlenräume für eine Dampfniederdruckheizung auf und enthält außerdem Kellerräume für den Bürgermeister, den Castellan und für die beiden Kaufmannswohnungen, sowie eine Pfandkammer und Kellerräume für die Stadtverwaltung.

Wie die Ansichten nach dem Marktplatze (Bl. 55), nach der Bergwerkstraße (Blatt 56) und das Schaubild (Text-Abb. 5) zeigen, findet das im Anfange dieser Zeilen erwähnte Urtheil des Beurteilungsausschusses bezüglich der Architektur seine volle Bestätigung. In reichem Maße ist neben der Architektur auch die Bildnerei zur Verwendung gelangt durch Anbringung von Ornament und Wappenzierath. Der Hauptschmuck des Giebels nach dem Marktplatze bildet das vom Kreise geschenkte und von Kiesewetter (Breslau) entworfene Standbild Georgs des Frommen, der als Markgraf von Brandenburg-Ansbach mit der Herrschaft Beuthen-Tarnowitz-Troppau belehnt war und der Dorfschaft Tarnowitz im Jahre 1526 das Stadtrecht und Wappen verliehen hat. Tarnowitz betrachtet sich daher stolz als Hohenzollernsche Gründung. Unter dem Standbilde ist das Wappen von Hohenzollern-Ansbach angebracht. Das Wappen der freien Bergstadt Tarnowitz befindet sich an dem Erker auf der Ecke und zwar inmitten eines Kranzes von vier gleichwerthig

behandelten Wappen: es sind die des deutschen Reiches, des Königreichs Preußen, der Provinz Schlesien und der Grafen v. Henckel-Donnersmarck. In der Brüstung des kleinen Balcons vor dem Stadtverordnetensitzungssaale, sowie in der Mitte der Balconbrüstung über dem Haupteingange sind noch Sandsteinbossen für weiteren Wappenschmuck stehen geblieben, auch sind die Sandsteinflächen unter der Dachtraufe und in der untersten Brüstung des Erkerbaues an der Ecke für etwaigen späteren Schriftschmuck ausersehen. Mit seinem hoch über den Bürgersteig gehobenen Erdgeschoß, seinem über 4 m

hohen Geschossen und den weiten Fensterachsen und ruhigen Wandflächen gewährt das Rathhaus ein vornehmes Aussehen, das durch die glückliche Wahl der Architekturformen, die gute Vertheilung von Flächen und Oeffnungen, sowie durch die richtige Anbringung des Schmucks hervorgebracht und durch die Wahl der verschiedenfarbigen Baustoffe noch gehoben wird. Die bürgerliche Kraft der gewerbereichen Stadt wird durch das Rathhaus mit seinem hohen Dach und dem kecken schön gezeichneten Dachreiter gut gekennzeichnet. Es bildet für Tarnowitz und seine an bedeutungsvollen Bauwerken nicht gerade reich bedachte Umgebung ein mustergültiges Werk, an dem sich Herz



Abb. 5. Ansicht vom Marktplatze.

und Sinn der arbeitsamen Bevölkerung erfreuen können.

Die Ausführung des Baues, für die die Arbeitszeichnungen Professor Guth lieferte, erfolgte auf Grund von Einzelverdingungen unter der Aufsicht der Stadtverwaltung. Die meisten Arbeiten waren an schlesische Unternehmer vergeben, die besseren Schmiedearbeiten stammen von Trelenburg in Breslau. Die Steinmetzarbeiten lieferte die Firma Schilling in Berlin, während die Tischlerarbeiten aus Ratibor, Gleiwitz und Tarnowitz bezogen sind. Die Niederdruckdampfheizung führte die Firma Minsapost u. Prauser in Breslau aus, alle übrigen Arbeiten lagen im wesentlichen in den Händen der Tarnowitzer Handwerker. Der Baustoff für den Sockel ist schlesischer Granit und für die Steinmetzarbeiten Alt-Warthauer

Sandstein. Die Verblendung der Außenfronten erfolgte in rothen Siegersdorfer Ziegeln, die Ziegelflächen des Hofes sind in Kalkmörtel verputzt. Die hohen wirkungsvollen Dächer, die an der Traufe mittels kleiner Aufschieblinge das Hauptgesims überdecken und bei der verständigerweise keine hohen schweren Kastenrinnen, sondern landesübliche aufgelegte Rinnen verwandt wurden, erhielten ihre Deckung mit braunen Strangfalzziegeln aus Freiwaldau durch Gimmer in Breslau. Die Eindeckung des Erkerthurmes und des Dachreiters erfolgte durch denselben Unternehmer gleichfalls in Ziegeln, aber kleineren Formats; für die Spitzen ist Kupfer verwandt. Bei dem inneren Ausbau ist neben dem Haupttreppenhaus der Sitzungssaal für die Stadtverordneten besonders hervorzuheben. Eine im Querschnitt nach den Kleeblattbogen gestaltete Holzdecke, vom Zimmermeister Kotzuller in Tarnowitz ausgeführt, überspannt hoch in den Dachraum ragend den schönen Raum (Abb. 1 Bl. 57), der an der einen Schmalseite durch die große Fenstergruppe sein Licht erhält, während dieser gegenüber die in den Kleeblattbogen ragende Wandfläche für reichen malerischen Schmuck noch frei gelassen ist. Durch hohe

hölzerne Wandbekleidungen und sonstige reiche Tischlerarbeiten wurde der Saal seiner Bestimmung gemäß würdig ausgestattet.

Die Kosten des Baues, der, auf tragfähigem Sandboden gegründet und daher Gründungsschwierigkeiten nicht bot, haben rd. 166 000 *M* betragen, hierbei sind die Kosten für den Abbruch des auf dem Grundstücke befindlichen alten Amtsgerichtsgebäudes sowie das Architektenhonorar und die Bauleitungskosten unberücksichtigt geblieben. Bei rd. 640 qm bebauter Grundfläche ergibt sich hierbei für das Flächenmeter der Einheitspreis von rd. 260 *M*. Der umbaute Raum, bei dem die Gesamthöhe vom Kellerfußboden bis 1,30 m über Dachgeschosfußboden mit 17 m angenommen ist, berechnet sich auf 10 880 cbm. Die Kosten für 1 cbm umbauten Raumes haben sich demnach auf 15,26 *M* gestellt. Die Bauleitungskosten, das Architektenhonorar und die Ausstattung mit Möbeln (5000 *M*) erforderten zusammen noch 18 000 *M*. Die Verzinsung stellt sich günstig, da auf die Diensträume nebst Stadtverordnetensitzungssaal und Nebenraum nur ein jährlicher Aufwand von 3400 *M* entfällt.

Neuer Taucherschacht der Elbstrom-Bauverwaltung.

(Mit Abbildungen auf Blatt 63 im Atlas.)

(Alle Rechte vorbehalten.)

Der im Bereiche der Elbstrom-Bauverwaltung bisher gebrauchte Taucherschacht (sich Zeitschrift für Bauwesen Jahrgang 1879 S. 237) hatte infolge der Anordnung der Taucherglocke im Schwerpunkte des Fahrzeugs den wesentlichen Fehler, daß das Fahrzeug stets über dem zu beseitigenden oder zu untersuchenden Gegenstande schwimmen mußte. Er konnte daher nur dann Verwendung finden, wenn die Wassertiefe größer als die Tauchtiefe des Fahrzeugs war. Bei ungenügender Wassertiefe konnte er nicht frei arbeiten, auch war seine Verwendung zu Arbeiten neben den Kai-auern, Brückenpfeilern usw. ausgeschlossen. Diese Mängel sind bei dem neuen Taucherschacht dadurch beseitigt, daß die Taucherglocke an der einen Längsseite ausenbords angeordnet ist, auch hat er eine höhere Leistungsfähigkeit erhalten als der alte Taucherschacht. Den Verhältnissen auf der Elbe entsprechend wurden für seine Anordnung folgende Bedingungen aufgestellt:

1. Die Constructionshöhe über Wasser darf wegen der geringen Höhe einzelner Brücken nicht mehr als 4,5 m betragen. Alle höher liegenden Theile sind daher umlegbar zu gestalten oder müssen wie die Glocke gesenkt werden können.
2. Die Höhe der Glocke ist so gering zu halten, daß das Arbeiten unter den Brücken möglichst wenig behindert wird.
3. Die Glocke soll auf mechanischem Wege, also mit Maschinenantrieb gehoben und gesenkt werden, und zwar soll es möglich sein, die Unterkante der Glocke bis 2 m über Wasser zu heben und bis 4 m unter Wasser zu senken.
4. Das Fahrzeug ist so zu bauen, daß es möglichst wenig Schleppwiderstand und gute Steuerfähigkeit besitzt.

5. Der Tiefgang ist unter allen Umständen den geringsten Fahrwassertiefen entsprechend zu wählen und darf im betriebsfähigen Zustande des Fahrzeugs 0,75 m nicht übersteigen.
6. Die Anordnung der Glocke hat so zu erfolgen, daß sie die Fähigkeit erhält, sich nach einer Richtung freizuarbeiten, sowie daß sie leicht über alle zu beseitigenden Gegenstände gebracht werden kann, selbst wenn diese sich hart am Ufer befinden.

Diesen Bedingungen entsprechend ist die Erbauung des nachstehend beschriebenen neuen Taucherschachtes erfolgt.

A. Das Schiffsgefäß. Dem Schiffsgefäß wurde am Vorder- und Hinterende die Schiffsform gegeben, im Hauptspant ist der Querschnitt rechteckig mit abgerundeter Kimm. Die Länge vom Vorder- zum Hintersteven beträgt 30 m, die Breite im Hauptspant 7,50 m, der Tiefgang im betriebsfähigen Zustande 0,75 m, das 3,50 m lange Steuer ist nach amerikanischer Bauart eingerichtet. Es wird durch zwei an dem äußersten Ende angebrachte Drahtseile bewegt, die ausenbords entlang laufen und hinter dem Maschinenraum auf das Deck geführt werden, wo sie von zwei Steuerrädern aufgenommen werden. Die beiden Drahtseile enden in je einer Gallschen Kette, welche über je eine Kettenufen der Steuerräderwellen geführt sind. Die herabhängenden Enden der Ketten werden durch je ein Gewicht straff gespannt. Zur Feststellung des Fahrzeugs im Strom dienen eine Vorder- und eine Hinterwinde sowie vier Seitenwinden, die sämtlich mit der Hand bedient werden.

Die Schiffswandungen bestehen aus Stahlblech von 6 mm, zwischen Kimm und Schergang von 8 mm Stärke. Um sie gegen Beschädigungen zu schützen, laufen um das Schiff starke Scheuerleisten aus Eichenholz, die noch durch senk-

rechte Stützen versteift sind. Das Deck ist aus Kiefernholz hergestellt. Besonderes Gewicht ist wegen der starken und wechselweise wirkenden Beanspruchung auf die Steifigkeit des Schiffskörpers gelegt. Zur Querversteifung haben die Spanten aus Winkeleisen von 60:60:9 mm im Mittelschiff nur 500 mm, im Vorder- und Hinterschiff 600 mm Entfernung von einander. Die Spanten besitzen sämtlich Flurplatten von 300:6 mm, die mit Gegenwinkeln von 60:60:6 mm gesäumt sind. Jeder zweite Seitenspant ist als Blechträger mit einem Blech von 220:6 mm und Winkel von 60:60:6 mm ausgebildet. Mit jedem Seitenspant sind die Deckbalken aus Winkeleisen von 100:50:8 mm durch kräftige Winkelbleche verbunden. Zur Querversteifung dienen ferner vier 8 mm starke Schottwände, von denen je eine am Vorder- und Hinterende liegt, während die beiden anderen die Abschlusswände des Kessel- und Maschinenraumes bilden.

Zur Längsversteifung dient außer der Bodenbeplattung ein durchgehendes Mittelkielschwein von 360:6 mm, an dem die Bodenspanten, die Flurplatten und die Gegenwinkel gestoßen sind. Mit dem Schiffsboden ist es durch zwei durchgehende Winkeleisen von 60:60:9 mm verbunden und oben mit zwei eben solchen Winkeleisen gesäumt, die durch Knotenbleche mit den Gegenwinkeln der Flurplatten verbunden sind. Die Verbindung des Kielschweins mit den Flurplatten ist durch stehende Winkeleisen erfolgt. In dem Maschinen- und Kesselraum sind zur weiteren Versteifung noch zwei Seitenkielschweine angeordnet.

Auf Deck laufen an den Längsseiten auf den Deckbalken vom Vorder- zum Hintersteven zwei kräftige Stringerplatten von 360:8 mm, die mit der Aufsenhaut durch Winkeleisen von 60:60:9 mm verbunden sind, und im Kessel- und Maschinenraum befinden sich in halber Höhe zwei in die Seitenspanten eingebaute, mit Winkeleisen gesäumte Stringer von 280:6 mm.

B. Die innere Einrichtung. Der in der Mitte des Schiffes liegende Kessel- und Maschinenraum tritt 2 m über Deck hervor. Seine Decke wird durch Unterzüge und eine Säule gestützt. Bei 6,20 m Länge, 7,50 m Breite und 4 m Höhe ist er so geräumig, daß er einen durchaus erträglichen Aufenthalt für das Personal bietet, und daß die Maschineneinrichtungen sowie der Dampfkessel bequem und ohne Gefahr zugänglich sind. Die Anordnung der vier Kajüten, der Ketten- und Geräteräume, der Werkstätte und des Raumes zur Anfertigung der Patronen und Aufbewahrung des Dynamits ist aus der Abbildung 3 Bl. 63 zur genüge ersichtlich. Zu bemerken ist nur, daß die vier Kajüten sehr geräumig und durch vollständige, leicht abnehmbare Verschalungen wohnlich eingerichtet sind. Die Erleuchtung sämtlicher Räume erfolgt durch seitliche Rundfenster. Auf Deck sind seitlich zu dem Aufbau des Maschinenraumes auf Steuerbordseite der Wasserballastkasten mit Abort und Küche auf Backbordseite ein kräftiger, kastenartiger Aufbau aus Blech zur Aufnahme der Taucherglocke und der Hebezeuge angeordnet.

C. Die Taucherglocke. Die Taucherglocke hat die gewöhnliche Einrichtung, sie ist vorn und hinten scharf gebaut um den Widerstand gegen fließendes Wasser zu vermindern. Die Höhe beträgt 6 m, die Breite 2 m, die Länge 5 m. Der Arbeitsraum, der durch elektrische Glühlampen erleuchtet werden kann, ist 5 m lang und 2 m breit. Seit-

liche Fenster sind nicht vorhanden. Ueber dem Arbeitsraum befindet sich der Vorraum, sowie vor und hinter diesem die Wasserballasträume. Der luftdichte Verschluss der einzelnen Kammern erfolgt nicht durch Klappen, sondern durch Rollthüren. Die Glocke hat zwei Einsteigeöffnungen, eine in der Decke und die zweite in der Seitenwand, vom Deck des Maschinenraumes aus zugänglich. Zur Signalgebung ist die Glocke mit Fernsprecher und Luftpfeife ausgerüstet.

Das Fördergut wird durch eiserne Eimer gehoben, die in dem Arbeitsraume mittels einer Laufkatze bewegt und durch je einen im Vorraum und auf der Glockendecke befindlichen Krahn gehoben und gesenkt werden. Das Heben schwerer Baumstämme oder Steine geschieht durch zwei kräftige Hebezeuge, die vor und hinter der Glocke eingebaut sind.

Das Heben und Senken der Glocke selbst erfolgt durch zwei Gallsche Ketten, deren Enden oben und unten an der Glocke befestigt und angespannt sind. Die Ketten gehen über je vier Führungsräder und über die Antriebräder der Antriebwelle im Maschinenraum. Letztere wird durch ein Schneckenrad von 1,50 m Durchmesser und eine Schnecke angetrieben, die in der Verlängerung der Kurbelwelle der Dampfmaschine liegt. Je nachdem die Glocke gehoben oder gesenkt werden soll, läuft die Antriebwelle rechts oder links herum. Der Wechsel in der Bewegungsrichtung wird durch ein Kegelräder-Wechselgetriebe herbeigeführt, das zwischen der Kurbelwelle der Dampfmaschine und der Schneckenwelle sitzt. Außerdem ist für die Welle noch ein Drucklager angeordnet, das bestimmt ist, einen seitlichen Schub der Kurbelwelle zu verhindern, sowie eine Westonsche Reibungskupplung, die den Zweck hat, erst dann die Schnecke mit der Maschinenwelle zu verbinden, nachdem das Wechselrädernetz für Links- oder Rechtslauf richtig eingeschaltet ist, weil die Einrückung des Getriebes während des Ganges der Maschine schwierig und mit Stößen verbunden sein würde. Die Geschwindigkeit beim Heben und Senken der Glocke beträgt 2,50 m in der Minute. Zur Vermeidung des Kantens der Glocke sind Führungs- und Stützrollen in das Blechgehäuse eingebaut.

Für den Fall, daß sehr schwere Lasten zu heben sind, bei denen der Wasserballast in dem nachstehend beschriebenen Wasserballastkasten nicht ausreicht, die wagerechte Schwimmelage des Fahrzeugs zu sichern, und für den Fall, daß die Glocke ohne Zuhilfenahme von Wasserballast in dem Wasserballastkasten gehoben werden soll, wird das Fahrzeug auf Backbordseite abgestützt. Zu diesem Zweck sind in den Glockenrahmen zwei starke, mit Zahnstangen versehene Stützen aus Eichenholz von 30:30 cm Querschnitt eingebaut, die je nach der Wassertiefe durch Aufsetzen oder Abnehmen einzelner Theile verlängert oder verkürzt werden können (Abb. 2 Bl. 63).

Am untersten Ende haben die Stützen eiserne Schuhe um ein festes Aufsetzen zu sichern. Die Winden zum Heben und Senken der Stützen werden mit der Hand bedient.

Die Zuführung der Druckluft von der Luftpumpe zur Glocke erfolgt durch Kupferrohre und Gummispiralschläuche. Die Regelung des Zutritts der Druckluft in den Arbeits- und Vorraum der Glocke geschieht vom Glockeninnern aus durch Ventile. Zur Vermeidung von Unglücksfällen beim

Schadhaftwerden der Luftzuführungsrohre, wodurch ein Ausströmen der Druckluft aus der Glocke und ein unbeabsichtigtes Einströmen des Wassers in die Räume erfolgen würde, befindet sich dicht an der Glocke ein Luft-Rückschlagsventil.

D. Der Wasserballastkasten. Zum Gewichtsausgleich der Glocke beim Heben und Senken derselben, sowie zur Wahrung der Schwimmlage des Fahrzeugs wird Wasser verwandt. Auf Steuerbordseite liegt auf Consolen der Wasserballastkasten von 2 m Höhe, 1,25 m Breite und 5,40 m Länge, mit einem Fassungsraum von 13 cbm. Der Ueberlauf des Wassers von dem Ballastkasten nach den Ballasträumen der Glocke und umgekehrt geht wie folgt vor sich: Der Raum zwischen zwei benachbarten Boden- und Seitenspannten an der hinteren Abschluswand des Kessel- und Maschinenraumes ist zu einem Canal ausgebildet. Mit dem Wasserballastkasten steht er durch einen Ausschnitt in der Wandung der Steuerbordseite in Verbindung, während die Verbindung mit dem einen Ballasträume der Glocke durch einen beweglichen Gummispiralschlauch erfolgt, der die Bewegungen der Glocke mitmacht. Die beiden Ballasträume der Glocke sind durch ein wagerechtes Umlaufrohr verbunden.

Der Wasserballastkasten ist mit einem Ueberfallrohr, einem Entleerungsventil und einer Abschlusklappe am Umlaufcanal ausgerüstet.

E. Die Maschineneinrichtung. Zum Betriebe dient eine stehende Zweicylinder-Verbundmaschine von 50 indicirten Pferdestärken bei 250 Umdrehungen. Sie arbeitet ohne Umsteuerung, und ein Pröllscher Regulator wirkt auf eine Drosselklappe. Die Dampfmaschine hat folgende Arbeiten zu verrichten: 1. Heben und Senken der Taucherglocke, 2. Antrieb einer auf Deck stehenden Kreiselpumpe, 3. Antrieb der im Maschinenraum stehenden Luftpumpe. Die Vorrichtungen zum Heben und Senken der Glocke sind bereits im vorstehenden beschrieben. Die auf Deck stehende Kreiselpumpe mit einer Rohrleitung von 40 cm lichtem Durchmesser hat den Zweck, den Wasserballastkasten mit Wasser zu versehen, sowie beim Heben gesunkener Fahrzeuge diese leer zu pumpen. Der Antrieb erfolgt durch Riemen, das Wasser wird von der Backbordseite entnommen. Die Leistungsfähigkeit der Kreiselpumpe beträgt bei 5 m Förderhöhe und 550 Umdrehungen 17 cbm in der Minute. Der Antrieb der liegenden, doppeltwirkenden Luftpumpe erfolgt gleichfalls durch Riemenbetrieb. Sie kann in der Minute 3 bis 3,50 cbm Prefsluft von 0,50 Atmosphären Ueberdruck liefern. Außer der Betriebs-Dampfmaschine befindet sich im Maschinenraum noch eine kleine eincylindrige Hammermaschine von 500 Umdrehungen in der Minute und 6,5 indicirten Pferdestärken zum Antrieb einer Dynamomaschine für die elektrische Beleuchtung. Diese besteht über Deck aus vier Bogenlampen, im Kessel- und Maschinenraum sowie in der Taucherglocke aus Glühlampen. Der Dampfkessel für beide Dampfmaschinen ist ein liegender Einflammrohrkessel mit rückkehrenden Heizrohren. Seine Heizfläche beträgt 31,052 qm, der Ueberdruck 10 Atmosphären.

F. Handhabung des Betriebes. Zum Bearbeiten oder Entfernen irgend eines Gegenstandes unter Wasser wird das Fahrzeug unter Zuhilfenahme der an Deck befindlichen

Winden derart im Flusse festgelegt, daß sich die Glocke an oder über dem Gegenstande befindet. Dann wird der Wasserballastkasten durch die Kreiselpumpe voll Wasser gepumpt und die Abschlusklappe des Kastens nach dem Umlaufcanal geöffnet. Nachdem im Maschinenraume das Kegelräder-Wechselgetriebe für das Senken der Glocke richtig eingekuppelt ist, wird die Dampfmaschine in Gang gesetzt und die Glocke durch Einrückung der Westonschen Kupplung gesenkt, unter gleichzeitiger Ingangsetzung der Luftpumpe. Hat die Glocke ihren richtigen Stand erreicht, so wird die Kupplung ausgerückt. Infolge der Selbstsperrung des Schneckenradgetriebes bleibt die Glocke ohne weitere Feststellvorrichtungen in der angenommenen Lage stehen. Die Dampfmaschine läuft für den Antrieb der Luftpumpe weiter. Während des Senkens der Glocke läuft das erforderliche Wasser aus dem Wasserballastkasten durch den Umlaufcanal und den Gummispiralschlauch nach den Wasserballasträumen der Glocke, dem durch die eingeprefste Luft verstärkten Auftrieb das Gleichgewicht haltend. Die Arbeiter steigen bereits vor dem Senken der Glocke in den Vorraum.

Das Herausschaffen kleinerer Gegenstände, wie gesprengte Felsmassen, Ziegelsteine usw. aus der Taucherglocke erfolgt derart, daß die gefüllten Bleicheimer aus dem Arbeitsraum in den Vorraum und von hier durch den auf der Taucherglocke aufgebauten Krahn auf die Decke der Glocke gehoben und alsdann ausenbords in die bereitstehenden Prähme herabgelassen werden. Bei der Bedienungsmannschaft hat sich jedoch noch ein anderes Verfahren herausgebildet, dessen Vorzüge unverkennbar sind. Es wird in den Vorraum zunächst so viel Fördergut gebracht, als unterzubringen ist, dann wird die Glocke so hoch über Wasser gehoben, daß ein Prähm unterschwimmen kann und darauf das Fördergut in diesen gestürzt.

Sollen schwere Gegenstände, z. B. Baumstämme gehoben werden, so werden zunächst mit Hilfe der Glocke Ketten um den Stamm geschlungen, und das Herauswinden wird dann durch die beiden vor und hinter der Glocke liegenden, schweren Hebezeuge bewirkt.

Das Heben der Glocke nach beendeter Arbeit oder bei Arbeitsunterbrechungen erfolgt genau so wie das Senken, es ist nur erforderlich, das Kegelrad-Wechselgetriebe für das Heben richtig einzukuppeln. Die Anordnung der Glocke gestattet nur eine Tauchtiefe von 2,80 m, weil bei größerer Senkung die oberen Befestigungsösen der Gallschen Ketten an die obersten Führungsräder dieser Ketten anstoßen. Um größere Tauchtiefen zu ermöglichen, müssen die beiden auf der Glockendecke liegenden, die Befestigungsösen der Gallschen Ketten tragenden [-Eisen hoch gehoben und und für die verlangte Tauchtiefe unterklotzt werden, unter gleichzeitiger Verlängerung der Gallschen Ketten. Bei 4 m Tauchtiefe würde die Unterklotzung sowie die Verlängerung der Ketten 1,20 m betragen müssen.

Der Bau des Taucherschachtes ist auf Grund des Entwurfs der Elbstrom-Bauverwaltung von der Firma R. A. Wens u. Co. in Berlin für den Preis von 79000 \mathcal{M} ausgeführt worden. Er befindet sich seit etwa zwei Jahren im Betriebe und hat sich bisher durchaus bewährt.

Magdeburg, im Februar 1901.

Der Bau des Dortmund-Ems-Canals.

(Mit Abbildungen auf Blatt 64 bis 69 im Atlas.)

(Fortsetzung.)

(Alle Rechte vorbehalten.)

C. Die Wehre.

a) Allgemeines.

Ihrer Natur als Flachlandstrom entsprechend ist die Ems nur langsam eintretenden Anschwellungen ausgesetzt. Diese betragen bei kleineren Wasserständen innerhalb 24 Stunden im allgemeinen selten mehr als 0,30 m und bleiben auch bei mittleren Wasserständen gewöhnlich unter 0,50 m. Unter Berücksichtigung der in Abschnitt II geschilderten Wasser-Verhältnisse erschien es daher angängig, die Stauwerke der vier oberen Haltungen der Emscanalisierung als Nadelwehre anzulegen, während der Abschluß der untersten, bereits im Ebbe- und Fluthgebiet liegenden Staustufe bei Herbrum, da hier unter Umständen das Wasser auch stromabwärts zu kehren ist, als Schützenwehr angeordnet ist. Die Baustellen sind unter weitgehender Berücksichtigung der landwirtschaftlichen Interessen, soweit sich dieses mit der zweckmäßigen Wahl der den Schifffahrtsweg abkürzenden Umgehungsanläufe der Schleusen vertrug, in möglichst regelmäßige gerade Stromstrecken verlegt. Auch sind seitliche Abgrabungen des Geländes, welche sich aus der gleichen Rücksicht als notwendig herausstellen sollten, der Zukunft vorbehalten. Im übrigen ist, wie schon hier bemerkt werden mag, für die ungeschmälerter Aufrechterhaltung der bestehenden Vorfluth der anliegenden Ländereien durch Anlage von Entwässerungsgräben nach dem Unterwasser der einzelnen Staustufen überall Sorge getragen. Bei der Wahl der Baustellen war im übrigen auf die hochwasserfreie und stets zugängliche Lage der Wehrmeistergehöfte Rücksicht zu nehmen. Bei der der Oertlichkeit nach meist nicht unbedeutenden Entfernung der Wehre und Schleusen mußten besondere Wehrmeister angestellt werden. Nur bei Bollingerfähr, wo Wehr und Schleuse nur 300 m von einander entfernt liegen, ist der Schleusenmeister zugleich mit der Bedienung des Wehres betraut.

b) Die Nadelwehre.

Die lichte Weite der Wehröffnungen ist überall auf 50,60 m bemessen. Die normale Stauhöhe über dem mittleren Niedrigwasser beträgt 1,90 bis 2,20 m. Die festen Wehrrücken sind, um dem Hochwasser möglichst ungehinderten Durchgang zu gewähren, wie schon früher erwähnt, etwa in die Höhe des niedrigsten Wasserstandes und überall um 2,40 m unter den normalen Stau gelegt. Der ursprünglich in der Wehröffnung angenommene Mittelpfeiler, welcher zugleich den Fischpafs enthalten sollte, ist mit Rücksicht auf die für den Aufstieg der Lachse als erforderlich erachtete Kammerbreite von 2,50 m fortgelassen. Die Fischwege sind deshalb überall in den Landpfeiler auf der Seite des Wehrmeistergehöftes gelegt. Die Bedienung der Wehre erfolgt selbstverständlich von derselben Seite her, weshalb die Nischen für die umgelegten Wehrböcke im gegenüberliegenden Landpfeiler angeordnet sind. Die Oberkante der Landpfeiler und die den Anschluß an das höher gelegene Gelände bildenden Querdämme haben eine Höhe von 0,60 m über dem normalen Stau. Auf der Seite des Wehrmeisters sind

in unmittelbarer Nähe der Wehre auf einer 0,30 m über höchstes Hochwasser reichenden Anschüttung hölzerne Nadel-schuppen von 55 qm Grundfläche errichtet.

Zur weiteren Beschreibung der Nadelwehre ist das Wehr bei Versen gewählt, dessen Lageplan Text-Abb. 64 zeigt, während die allgemeine Anordnung aus den Abb. 9 bis 12 Blatt 64 hervorgeht. Das Wehr liegt etwa 3 km unterhalb der Abmündung des Schleusencanals von Hüntel, das Wehrmeistergehöft auf dem linken Stromufer etwa 400 m vom Dorfe Versen. Dazwischen liegt der Fullener Bach, in dessen Einsenkung ein bei Meppen abzweigender Hochwasserarm sich unterhalb des Wehres wieder mit der Ems vereinigt. Der Normalstau liegt auf + 10,40, das bekannte höchste Hochwasser auf + 11,80 N. N. Die Stauhöhe beträgt bei gewöhnlichem Niedrigwasser 2,20 m und bei kleinstem Unterwasser 2,45 m. Der Baugrund bestand hier, wie bei den übrigen Wehren, aus feinem Emssand, welcher eine sorg-

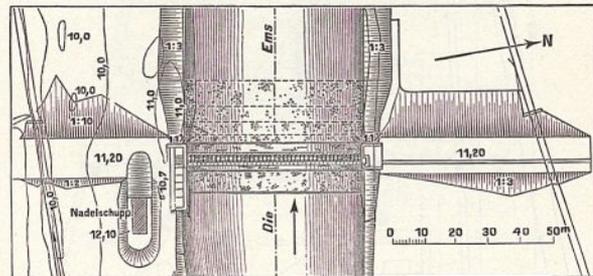


Abb. 64. Lageplan der Wehrbaustelle bei Versen. 1:2000.

fältige Sicherung des Wehrkörpers erforderlich machte. Der 8,20 m breite Unterbau ist auf eine 1,50 m starke Beton-schüttung zwischen Spundwänden aufgesetzt und besteht aus Bruchsteinmauerwerk, die Landpfeiler aus Klinkermauerwerk mit Werksteinverkleidung der Kanten und der vom Hochwasser überflutheten Oberfläche. Die Nische im rechtsseitigen Strompfeiler ist 1,70 m tief und mit einer eisernen Platte auf Formeisen überdeckt. Der Anschlag der Nadeln auf dem Wehrrücken wird durch verankerte, mit Winkeleisen besäumte Werksteine gebildet. Als Stützpunkt der hinteren Wehrbocklager dient eine zweite Reihe von Werksteinen, die mit der ersteren verankert ist. Die Wehrböcke sind aus Schweifeseisenstäben mit vollem rechteckigen Querschnitt in gußeisernen Formen zusammengeschweißt und alsdann dem zweifachen Druck ihrer späteren Beanspruchung ausgesetzt. Ihre Bauart gleicht, wie Text-Abb. 65 zeigt, im allgemeinen derjenigen, welche auch bei dem Wehre der canalisirten oberen Oder gewählt ist. *) Wie dort sind auch hier röhrenförmige Nadellehnen verwandt, welche auf feste Zapfen an den Böcken aufgelegt werden. Die Lehnen sind aus Gußstahl hergestellt und haben 65 mm äußeren Durchmesser bei 6 mm Wandstärke. Die Entfernung der mittleren 39 Böcke von einander beträgt 1,20 m, der Abstand des

*) Zeitschr. f. Bauw. 1896, S. 361, Die Canalisierung der Oder von Cosel bis zur Neißemündung.

letzten Bockes vom Mauerwerk der Nische 1,50 m, der des gegenüberliegenden Bockes 1,10 m. Die aus Riffelblechklappen hergestellte Laufbrücke ist mit einem abnehmbaren Geländer in Form eines angespannten Drahtseiles versehen. Die zu dem Blindbock über der Nische gehörige Tafel der Laufbrücke ist wegen der Längenänderungen infolge des Wärmewechsels mit Langlöchern versehen und wird bei geöffnetem Wehr unter die Abdeckung der Nische geschlagen. Zum Aufrichten und Niederlegen der Böcke sind für jedes Wehr zwei tragbare Winden beschafft, deren Einrichtung den bei der Canalisirung der Maas verwandten nachgebildet ist.)*

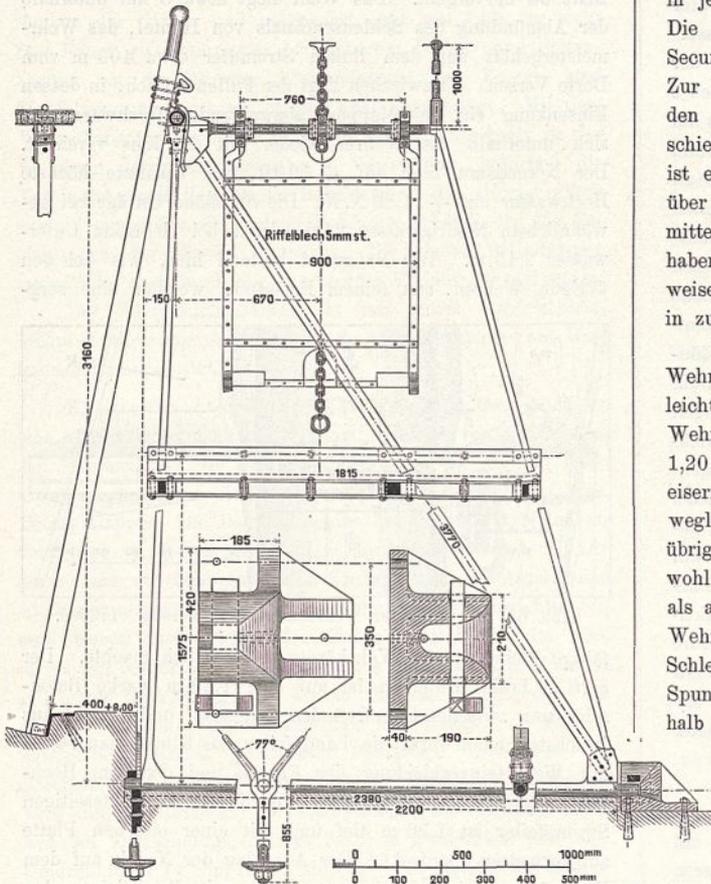


Abb. 65. Einzelheiten des Wehrbockes und der Lager.

Die 3,50 m langen Wehrnadeln haben auf ihre ganze Länge einen quadratischen Querschnitt von 9 cm Seite und sind unten mit einem Eisenbeschlag zum Schutze gegen den Stoß beim Einsetzen versehen. Der zum Aufhängen bei schneller Herausnahme dienende Hakenbeschlag hat einen nasenartigen Bügel, an dem der als Kniehebel gestaltete Nadelausheber angreift. Das Niederlegen oder Wiederaufrichten der sämtlichen 41 Wehrböcke erfolgt mit Hilfe einiger Arbeiter in 2 bis 3 Stunden; dabei wird stets ein Nachen mit Rettungsgeräth im Unterwasser bereit gehalten. Zu bemerken ist, daß die ursprünglich beschafften tannenen Nadeln sich nicht bewährt haben, da sie namentlich, wenn Aststellen vorhanden waren, beim Einsetzen häufig brachen. Neuerdings werden

*) Vergl. M. Hans, Die Canalisirung der Maas. Wiesbaden 1885.

daher nur Nadeln aus Pitchpineholz verwandt. Die bei der Canalisirung der Fulda erprobte Stauregulirung durch einfaches Verschieben einzelner Nadeln, ohne sie herauszuheben,*) ist versuchsweise bei 25 Nadeln an jedem Wehr eingeführt.

Der in den linken Landpfeiler eingebaute Fischpafs hat 7 Kammern von 2,50 m Länge und der gleichen Breite, welche durch hölzerne Sperren von 0,70 m Höhe getrennt sind. In letzteren befinden sich für kleinere Standfische Schlupflöcher von 0,30 m Höhe und Breite. Auch sind kleine Nebensperren angebracht, um den Fisch nach seinem Sprunge dem Wasserwirbel zu entziehen. Die Wassertiefe in jeder Kammer beträgt 0,80 m, die Stufenhöhe 0,30 m. Die Durchströmungsmenge ist zu $\frac{1}{3}$ cbm Wasser in der Secunde, die Wassergeschwindigkeit zu 1,50 m angenommen. Zur Regulirung des Wasserzuflusses ist die obere bis auf den Boden reichende Schlupföffnung mit einem Absperrschieber versehen. Um den aufsteigenden Fisch anzulocken, ist eine seitliche Ausströmung mit kräftigem Wasserstrahl über dem mit 1:7 geneigten Abfallboden des Wehrs unmittelbar unterhalb der Böcke angebracht. Die Fischwege haben sich nach den bisherigen Beobachtungen und probeweise vor dem oberen Schlupfloch angestellten Fangversuchen in zufriedenstellender Weise bewährt.

Nachzutragen ist noch, daß, um für Ausbesserungen am Wehrrücken oder den Bocklagern einzelne Theile des Wehres leicht trocken zu legen, an der Ober- und Unterseite des Wehrrückens je zwei Reihen eiserner Hülsen in Abständen von 1,20 m in das Mauerwerk eingelassen sind zur Aufnahme eiserner Ständer für einen Fangedamm. Der feinkörnige bewegliche Sand der Flußsohle erforderte hier und bei den übrigen Wehren eine besonders sorgfältige Befestigung, sowohl zur Sicherung des Wehrkörpers gegen Unterspülungen als auch des Sturzbettes gegen Auskolkungen. Oberhalb der Wehre ist daher ähnlich wie bei den Unterhäuptern der Schleppzugschleusen eine 6,50 m breite Lehm-packung zwischen Spundwänden eingebaut und mit Steinen beschüttet. Unterhalb sind auf 20 m Länge Sinkstücke mit Steinbelastung und vier senkrecht zur Stromrichtung stehenden Pfahlreihen hergestellt. Daran anschließend sind nach Bedarf Senkfaschinen und Steinschüttungen eingebracht. Anfänglich entstandene, bis 8 m unter Flußsohle tiefe Auskolkungen sind auf diese Weise dauernd beseitigt. Die anschließenden Ufer sind durch Bruchsteinpflaster auf Schotterbettung befestigt, dessen Fuß sich gegen eine in Höhe des niedrigsten Bauwasserstandes geschlagene Pfahlwand stützt.

Die Bauausführung hat vielfache Schwierigkeiten bereitet. Sie erfolgte in zwei Theilen, um dem Wasser freien Abfluß zu lassen und die Schifffahrt nicht zu unterbrechen. Eine Querspundwand in der Mitte diente zum Abschluß der halben Baugrube. Nachdem die rechte Hälfte im ersten Baujahre bis auf die Eisentheile fertiggestellt und auf dieser Seite auch das Sturzbett eingebracht worden war, wurde neben der hochbelassenen Querspundwand auf dem fertigen Wehrrücken ein Fangedamm errichtet und über Winter gegen Hochwasser und Eisgang durch einen Eisbrecher gesichert. Auch wurden neben der Spundwand sich bildende Auskolkungen stets recht-

*) Zeitschr. f. Bauwesen 1900, S. 411: Von der canalisirten Fulda.

zeitig durch Sandsäcke ausgefüllt. Bei Versen stieg, als im folgenden Jahre auch die andere Wehrhälfte fast vollständig hergestellt war, bereits im September ein Hochwasser über die Spundwände und verhinderte die Weiterarbeit, sodafs das unfertige Bauwerk abermals gegen das Winterhochwasser mit allen Mitteln vertheidigt werden mußte. Glückte diese Vertheidigung auch bei Versen sowie bei Hilter und Dütthe, so vernichtete dagegen bei Bollingerfähr, wo das Betonbett noch nicht eingebracht war, die Hochfluth des Winters 1896 bis 1897 die unfertige Wehrhälfte, sodafs sie im folgenden Jahre vollständig neu hergestellt werden mußte. Die Fertigstellung sämtlicher Wehre erfolgte bis Ende 1897.

Die Handhabung der Wehre hat sich bei dem bisherigen Betriebe als befriedigend herausgestellt. Es gelingt im allgemeinen ohne Schwierigkeit, Schwankungen des Staues bei Tage von mehr als 5 cm, bei Nacht von mehr als 10 cm über der normalen Höhe zu vermeiden. — Die Kosten des Wehres bei Versen ohne Grunderwerbs- und Nebenkosten und ohne das Wehrmeistergehöft betragen 172 400 M.

c) Das Schützenwehr bei Herbrum.

Das unterste Stauwerk der Emscanalisierung liegt, wie der Uebersichtsplan Abb. 2 Blatt 15 zeigt, etwa 900 m unterhalb der Abmündung des Herbrumer Schleusencanals in gerader regelmäfsig ausgebildeter Stromstrecke. Da bei Hochwasser auf dem linken Ufer über den Weg von Heede nach Herbrum eine breite Umfluth bis zu 0,46 m durchschnittlicher Tiefe stattfindet, konnte die Durchflufsweite des Wehrs nach der im eigentlichen Stromschlauch zur Abführung kommenden Hochwassermenge bestimmt werden. Letztere wurde bei einem Wasserstande von + 3,83 N.N. zu 336 cbm/Secunde ermittelt. Nachdem der Normalstau auf + 2,00, der feste Wehrrücken auf — 0,50 N.N., d. h. 1,30 m unter dem mittleren Niedrig-(Ebbe-)wasser und etwa in Höhe der gemittelten Flufssohle festgesetzt war, ergab sich eine Lichtweite des Wehrs von 51 m, wobei das mit einem Gefälle von 1:6000 und einer mittleren Geschwindigkeit von 1,16 m abfließende Hochwasser

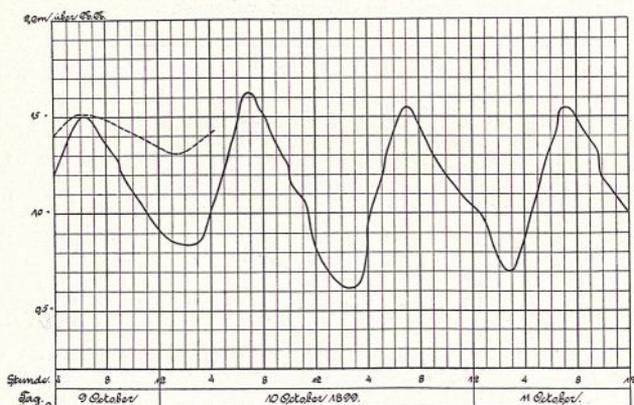


Abb. 66. Fluthcurven der Ems im Unterwasser des Herbrumer Wehres. (Curve vor der Regulirung am 26. Juni 1891 gestrichelt.) Höhen 1:20. 3 Stunden = 1 cm.

rechnungsmäfsig um 0,078 m aufgestaut wird. Nach den bisherigen allerdings noch nicht maßgebenden Beobachtungen ist der mittlere Fluth- und Ebbestand bei Niedrigwasser der Ems zu + 1,35 bezw. + 0,40 N.N. ermittelt, während in

gleichem Falle die höchste gewöhnliche Fluth zu + 2,20, die tiefste Ebbe zu + 0,10 N.N. angenommen werden können. Als höchste Sturmfluthhöhe gilt, abgesehen vom Hochwasser der Ems, + 3,05 N.N. Die in Text-Abb. 66 dargestellte Fluthcurve des am Wehr vorhandenen selbstzeichnenden Luftdruckpegels giebt ein Bild von der Wasserbewegung im Unterwasser bei mittlerem Sommerwasser der Ems. Der zum Vergleich darin ebenfalls eingetragene Wasserwechsel einer Tide vor der Regulirung läßt zugleich die Wirkung der letzteren erkennen.

Da die aufsteigende Fluth bis an das Wehr herantritt, mußte, wie schon angedeutet, von der Anlage eines Nadelwehrs abgesehen und eine nach beiden Seiten kehrende Absperrvorrichtung in Betracht gezogen werden, für welche nach eingehenden Erwägungen, nach dem Vorbilde der beim Bau des Liverpool-Manchester-Seecanals mehrfach zur Ausführung gelangten Stauwerke*), zur Ermöglichung schneller Freilegung des Durchflufsquerschnittes für die Abführung des Hoch-

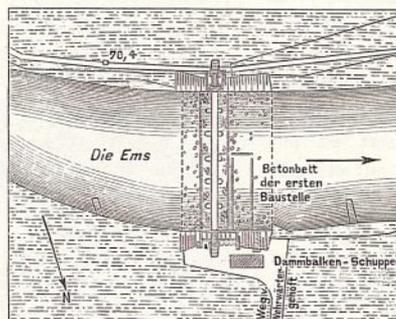


Abb. 67. Lageplan des Schützenwehres bei Herbrum. 1:3000.

wassers und Eisganges und zuverlässiger Betriebsfähigkeit ein Schützenwehr mit möglichst großen Öffnungen gewählt wurde.

Die bauliche Anordnung des Wehrs erhellt aus den Abb. 1 bis 8 auf Bl. 64; den Lageplan zeigt Text-Abb. 67. Die Gesamtbreite ist in sechs Öffnungen von je 8,50 m eingetheilt. Die Landpfeiler und die fünf Strompfeiler stehen auf einem durchgehenden Betonbett von 13 m Breite und 2 m Stärke. Der Wehrrücken besteht aus Bruchsteinmauerwerk mit eingelegten Werksteinreihen als Sohlenschwellen für die Schütztafeln und die oberhalb und unterhalb vorgesehenen Dammalken. Die unten 2,15 m starken Strompfeiler sind bis über das höchste Hochwasser mit abgerundeten Vorköpfen hochgeführt und bilden darüber die Unterbauten für die 2,80 m breite Laufbrücke, welche, um die Schützen genügend hochwasserfrei heben zu können, auf + 8,00 N.N. gelegt ist. Der Zugang zur Laufbrücke findet beiderseits durch steinerne unterwölbte Freitreppen statt. Text-Abb. 68 giebt eine Gesamtansicht des fertigen Bauwerkes.

Der Schützkörper besteht aus einem Rahmen, dessen unterer Riegel als Blechträger ausgebildet und mit einer Holzschwelle zum Aufsetzen auf den Wehrrücken unterfüttert ist; die seitlichen Ständer, die den Schützdruk auf die Walzen übertragen, und der obere Riegel sind kräftige I-Eisen. Die 10 mm starke Blechwand liegt auf der Oberwasserseite und ist durch lothrechte U-Eisen ausgesteift. Das Schütz wird

*) Engineering 1894 I S. 112.

in Schlitz im Mauerwerk so geführt, daß es auch einen Ueberdruck vom Unterwasser her aufnehmen kann, welcher durch zwei Stützrollen auf jeder Seite auf das Pfeilermauerwerk übertragen wird. Auf die Schütztafeln sind bewegliche Klappen aufgesetzt, welche nöthigenfalls den Stau um 0,30 m erhöhen können. Die 8 mm starken Klappen sind für jedes Schütz viertheilig und mit gußeisernen Zwischenstücken in Höhe des unteren Drittels drehbar so gelagert, daß sie sich bei hohen Wasserständen selbst umlegen, sofern sie nicht durch die am Geländer der Laufbrücke befestigten Halteketten festgestellt sind. Zur Erleichterung der Bewegung sind die Schützen durch Gegengewichte ausgeglichen und laufen zur Vermeidung gleitender Reibung auf Rollen. Die gußeisernen Gegengewichte hängen an Drahtseilen, deren Scheiben auf der Laufbrücke gelagert sind, und tauchen bei vollständiger Freilegung in das Unterwasser. Die Schützen selbst sind durch Zahnstangen unterstützt, in welche die Triebäder der in der Mitte der Wehröffnung aufgestellten Winde eingreifen. Diese Bewegungsart ist mit Rücksicht auf die größere Betriebssicherheit einer Aufhängung an Drahtseilen vorgezogen, da trotz der theoretisch genügenden Seilreibung nach den am Manchester-Seecanal mit letzterer Anordnung gemachten Erfahrungen ein Gleiten der Drahtseile und Ancken der Schützen nicht ausgeschlossen erschien. Die aus je zehn Walzen von 90 mm Durchmesser bestehenden Rollenleitern werden dem von ihnen bei der Hebung des Schützes zurückzulegenden halben Wege entsprechend durch Ketten gehoben, die, einerseits am Schütz, andererseits an der Laufbrücke befestigt, die Leitern mittels Kettenrollen an Kopfende nachziehen. Das Andrehen der Kurbel muß, wie die Erfahrung gelehrt hat, langsam und gleichmäßig erfolgen, damit die Ketten der Walzenleitern nicht brechen. Zur Verhütung von Betriebsstörungen ist daher in Erwägung gezogen, diese Ketten durch Drahtseile entsprechender Stärke zu ersetzen. Die Bedienung eines Schützes geschieht bequem durch einen Arbeiter.

Der im rechten Landpfeiler angeordnete Fischpafs zeigt die gleiche Anordnung wie bei den Nadelwehren. Zur Sicherung der Flußsohle dienen oberhalb nur Steinschüttungen, da bei der großen Breite des Betonbettes und den bis 7,50 m unter den Wehrrücken hinabreichenden Spundwänden eine Bildung von Wasseradern unter dem Bankett nicht zu befürchten ist. Gegen Umspülungen sind beiderseits neben den Landpfeilern 8 m lange Flügelspundwände angeordnet. Das 20 m breite Sturzbett ist aus 0,80 m starken Sinkstücken mit Abdeckung durch Basaltsäulen und aus durchgerammten Pfählen gebildet. Auch, wo sich unterhalb des Sturzbettes bedenkliche Tiefen zeigten, ist durch eingebrachte Fäsch-

nen und Steinschüttungen allmählich ein Beharrungszustand erreicht.

Die Bauausführung hat auch hier besondere Schwierigkeiten zu überwinden gehabt. Nachdem zunächst die rechte Wehrhälfte im Frühjahr 1896 begonnen, der Beton zwischen den 15 cm stark gewählten Spundwänden und das zugehörige Sturzbett eingebracht waren, zerstörten das früh eintretende Winterhochwasser und hohe Fluthen einen Theil des fertigen, noch von den bis rund + 2,00 hohen Spundwänden umschlossenen Grundbaues durch Unterspülung und Bruch des Betons und verursachten, wie Text-Abb. 69 zeigt, in dem anderen Theil des Flußbettes starke Auskolkungen, die auch nicht durch eine eingelegte Grundschwelle beseitigt werden konnten. Daher wurde diese Baustelle aufgegeben und das Wehr soweit stromauf verschoben, daß die alte obere Spund-

wand 1,30 m unterhalb der neuen unteren Wand stehen bleiben konnte; auch wurde das vorher 8,50 m breite Betonbett auf 13 m verbreitert, sodafs es zur Aufnahme beiderseitiger Fangedämme ausreichte. Der Bau wurde mit der linken Hälfte im Frühjahr 1897 von neuem begonnen, und bei den günstigeren Wasserverhältnissen des Jahres konnte diese Hälfte vor dem Eintritt des Winters soweit fertig ge-

stellt werden, daß die Längsspundwände abgeschnitten werden konnten. Die Querspundwand in der Mitte blieb stehen zum Anschluß der rechten Wehrhälfte und wurde gegen den Eisgang und das Hochwasser erfolgreich vertheidigt. Bis Ende 1898 wurde das Bauwerk vollendet.

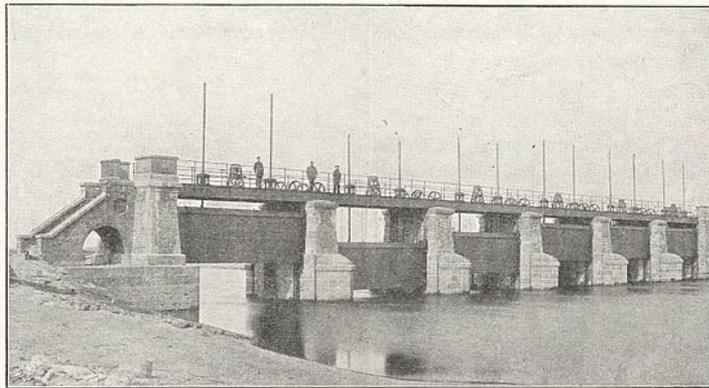


Abb. 68. Schützenwehr in der Ems bei Herbrum vom Oberwasser gesehen.
Nach der Vollendung 11. Februar 1899.

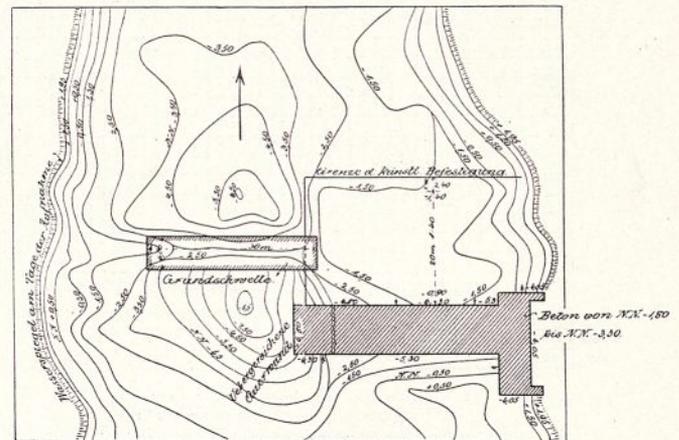


Abb. 69. Tiefenkurven der Ems an der Wehrbaustelle bei Herbrum am 10. Februar 1897.

Die Höhenzahlen längs der Spundwände beziehen sich auf deren Unterkanten.

Die Baukosten haben infolge dieser Schwierigkeiten 339400 *M* betragen, wovon auf die theilweise doppelt aus-

geführten Gründungsarbeiten einschliesslich Erdarbeiten und Wasserhaltung 139 400 \mathcal{M} , auf die Ufer- und Grundbefestigungen 49 800 \mathcal{M} entfallen.

D. Die Brückencanäle.

Die gewählte Canallinie machte, wie schon im Abschnitt II erörtert wurde, abgesehen von den im folgenden Abschnitt zu besprechenden zahlreichen kleineren und grösseren Durchlässen und Dükern, den Bau mehrerer Brückencanäle über grössere Flussläufe und Landwege erforderlich. Hierher gehören ausser der Wegeunterführung in Verbindung mit dem Oberhaupt des Schiffshebewerks die Ueberführung des Canals über die schiffbare Lippe in Kil. 23,38, über die nicht schiffbare Stever in Kil. 27,22 und die an der Uebergangsstelle gleichfalls nicht schiffbare Ems in Kil. 78,66; ferner eine Wegeunterführung im Lippethal Kil. 22,23 und zwei Chausseeunterführungen im Steverthal in Kil. 26,68 und 28,26. Was die zu wählende Bauart betraf, so schien bei den Wegeunterführungen von 7 bis 8 m Lichtweite von vornherein das steinerne Gewölbe angezeigt. Auch bei den Flussübergängen von 37,5 bis 63 m Lichtweite fiel die Entscheidung nach eingehenden Erwägungen, zumal die erforderliche Constructionshöhe vorhanden war, auf eine Ausführung in Stein. Sprachen auch für einen eisernen Ueberbau die leicht zu erreichende Dichtigkeit und einfache Beseitigung etwaiger Leckstellen, so wurde dagegen den Vorzügen eines Steinbaues — längere Dauer, grössere Sicherheit gegen Beschädigungen, geringere Unterhaltungskosten und gefälligere Gesamterscheinung — ausschlaggebende Bedeutung beigelegt, zumal sich die Herstellungskosten rechnungsmässig nur um etwa ein Zehntel höher herausstellten als beim Eisenbau. Bei allen Brückencanälen ist, um die Wasserstrasse durchweg zweischiffig auszubilden, die nutzbare Breite auf 18 m, gleich der normalen Sohlenbreite der freien Strecke, die Tiefe auf 2,50 m bemessen. Die Seitenwandungen sind senkrecht angeordnet und die lichte Weite zwischen ihnen zur Aufnahme von Schutzvorrichtungen in Gestalt hölzerner Auskleidungen um 0,25 bis 0,40 m vergrössert, sodass sich ein wasserhaltender Querschnitt von mindestens 46 qm ergibt. Der Leinpfad ist beiderseits in Höhe von 0,50 m über dem angespannten Wasserstand in einer Breite von 2,5 bis 3 m übergeführt.

Für die Ausführung bildeten die Dichtung und der sichere Anschluss an die hohen Dämme, da in dieser Hinsicht nur sehr geringe Erfahrungen vorlagen, besondere Schwierigkeiten. Namentlich die Ausdehnung und Zusammenziehung der grossen Gewölbe bei Wärmeschwankungen und die Einwirkungen des Frostes forderten ein elastisches und sehr widerstandsfähiges Dichtungsmittel. Von den mannigfachen zunächst beim Bau der Chausseeunterführung in Kil. 28,26 vorgenommenen Versuchen ist zunächst zu erwähnen, dass sich die Verwendung der Siebelschen Patent-Asphaltplatten mit Bleieinlage nur für die Dichtung der Sohle auf dem Gewölberücken bewährte, wogegen deren Befestigung an den senkrechten über 3 m hohen Seitenwänden in einfacher Weise nicht gelang. Für diese Flächen wurde daher ein Asphaltputzüberzug nach dem Haarmannschen Patent versuchsweise hergestellt, wonach es mittels eines in Schwefelkohlenstoff gelösten Asphaltanstrichs möglich ist, den sonst auf Mauerwerk dauernd nicht haftenden Asphalt als

Putz aufzubringen. Eine vollständige Dichtung der Fuge zwischen solchem Putz und Siebelschen Platten wurde jedoch nicht erreicht, auch war der Asphaltputz allein nicht elastisch genug und erhielt Risse. Bei dem Versuch, die Wegeunterführung im Lippethal allein nach diesem Verfahren zu dichten, musste daher eine doppelte Putzschicht mit dazwischen in Asphaltbettung verlegter Klinkerschicht und einer nachgiebigen etwa 25 mm starken Gufsasphaltschicht aus Mastix und Goudron zu gleichen Theilen ausgeführt werden. Bei der Chausseeunterführung in Kil. 28,26 sind schliesslich auch die Seitenwände mit Siebelschen Platten gedichtet. Bei der Chausseeunterführung in Kil. 26,68 hatte dagegen der Versuch, die eigentlich dichtende Lage in den Siebelschen Platten, das Blei in einer Stärke von 2 bis 3 mm allein zu verwenden, auch bei den Seitenwandungen einen guten Erfolg. Es sind gewalzte Platten von 5 zu 2 m Grösse mit 20 mm Ueberdeckung in der Wasserstofflampe mit Blei verlöthet und an den Seitenwänden durch tiefes Einbinden unter der Deckplatte gewissermassen aufgehängt. Unter den Platten ist auf den wagerechten Flächen Asphalt- oder Theerpappe mit Klebmasse verlegt, bei den senkrechten nach dem Patent von Eckelt in Berlin ein doppelter Anstrich mit Holzcement und etwas Steinkohlentheer aufgebracht, um die unmittelbare Berührung von Blei und der Cementputzschicht zu vermeiden. Ueber den liegenden Bleiflächen ist eine lose Lage starker Theerpappe angeordnet, auf welcher ein Ziegelpflaster in Asphalt oder Cementmörtel mit zwischenliegender Lehm- oder Sandschicht zur Vermehrung des Schutzes gegen Beschädigungen hergestellt ist. Die senkrechten Wände sind, wie schon angedeutet, mit hölzernen Reibewänden bekleidet. (Vgl. Abb. 7 bis 9 Blatt 65). Die drei grossen Brückencanäle sind sämtlich mit der beschriebenen Bleiplatten-Dichtung versehen, die sich nach der nun mehrjährigen Erfahrung als durchaus zuverlässig erwiesen hat. Mit Ausschluss der Schutzvorkehrungen stellten sich die durchschnittlichen Kosten für:

1 qm Dichtung nach Siebelschem Patent auf	5,50 \mathcal{M}
1 qm desgl. nach Haarmannschem Patent in der	
Sohle auf	10,00 „
an den Seitenwänden auf	14,50 „
1 qm Bleidichtung mit Eckeltschem Anstrich für	
2 mm Plattenstärke in der Sohle und 3 mm	
an den Innenwänden auf	14,20 „
durchgehends 3 mm starke Platten auf	19 bis 19,50 „

Die Flügel der Brückencanäle sind, um einen sicheren und schlanken Anschluss an die Leinpfaddämme zu erzielen, im Grundriss mit Halbmessern von 50 bzw. 25 m und bei den kleineren Bauwerken von 15 m gekrümmt und greifen 2 bis 3 m tief in den verbreiterten Leinpfaddamm ein (vgl. Abb. 4 Bl. 65). Die äusseren Böschungskegel sind mit einer der Bodenart entsprechenden Steigung von 1:1,5 bis 1:1 gegen den Flügel geführt und abgeplästert, während die Innenböschungen wie bei den übrigen in den Canalquerschnitt hineintretenden Bauwerken allmählich mit Auslauf des Bankettes in eine durchgehends mit Bruchsteinen in Cementmörtel befestigte Steigung bis 1:1 $\frac{1}{4}$ bzw. 1: $\frac{3}{5}$ übergeführt sind und sich als innere Kegel gegen die Flügelmauer legen.

Mit Entlastungsvorrichtungen sind nur die Brückencanäle über die Lippe und die Stever ausgerüstet. Ersterer hat in den flussabwärts gelegenen Flügeln der Landpfeiler

je einen selbstthätig wirkenden Ueberlauf von 9,15 m Länge und je einen Grundablaß von 0,45 m Durchmesser mit Wasser-schieberverschluß. Die eisernen Ablaufrohre ruhen in dem Erdreich unter den Kopfböschungen des Canaldammes und münden unter dem Niedrigwasser im Lippebett aus. Die Abb. 7 u. 8 Bl. 66 zeigen das Nähere. Zu bemerken ist, daß den Ablaufrohren ein sicheres Fundament fehlt, welches sich nachträglich ohne Gefahr für den Böschungskegel nicht gut herstellen läßt. Die Entlastungsvorrichtung am Stever-Brückencanal besteht aus zwei ähnlich angeordneten Grundablässen von 25 cm Durchmesser mit Klappen- und Schieber-verschluß. In welcher Weise diese Vorrichtungen zur Entlastung und Entleerung des Canals wirken sollen, ist bereits in Abschn. II. E, c geschildert. Absperrvorrichtungen zum Trockenlegen der Bauwerke sind nicht ausgeführt; es sollen hierzu die entsprechend gelegten Sicherheitsthore benutzt werden, derart, daß entweder das 8 km lange Canalstück zwischen den Thoren in Kil. 21,58 und 29,50 für die dazwischen liegenden Bauwerke im Lippe- und Stevergebiet, oder für den Emsbrückencanal das rund 7,3 km lange Stück zwischen der Schleuse Münster und dem Grundablaß am Sicherheitsthor in Kil. 78,9 abgelassen wird.

a) Der Emsbrückencanal.

Die Kreuzung des Dortmund-Emscanals mit der Ems erfolgt etwa 600 m unterhalb der im Zuge der Chaussee von Münster nach Osnabrück liegenden Emsbrücke, an einer Stelle (vgl. den Lageplan Text-Abb. 70), wo durch eine Abschneidung störender Krümmungen im Emslauf sowohl eine bessere Hochwasserführung erzielt, als auch das Bauwerk rechtwinklig und im Trocknen ausgeführt werden konnte. Die Durchflußweite wurde nach der im November 1890 zu 342 cbm gemessenen Wasserführung zu rund 390 qm und danach für den Hochwasserspiegel von +43,50 N. N. und die Sohlenlage von +35,18 die Gesamtweite zu 48 m bestimmt. Die Constructionshöhe zwischen dem Hochwasser der Ems und der auf +47,30 N. N. liegenden Canalsohle der Mittellandhaltung betrug daher 3,80 m. Bei einer Eintheilung in vier Oeffnungen von je 12,60 m Breite ergab sich demnach, wenn die Kämpfer 0,35 m über Hochwasser gelegt wurden, eine Stichhöhe von 2,36 m, d. h. ein Pfeilverhältnis von 1:5,3. Das Canalbett hat zwischen den Leinpfadmauern 18,60 m Breite erhalten und die Leinpfadmauern jederseits 2,50 m, sodafs sich die Gewölbbreite zwischen den Stirnflächen zu 23,60 m ergibt. Die mit 50 m Halbmesser gekrümmten Flügel mußten hinter dem 4 m starken Widerlager noch die ansehnliche Länge von 24,57 m erhalten, um die aus Sand geschütteten Dämme mit anderthalbfüßigem Böschungskegel anschließen zu können. Die Anordnung des Bauwerkes ist aus den Abb. 1 bis 8 Bl. 65 ersichtlich. Abb. 2 Bl. 69 giebt eine Ansicht des fertigen Brückencanals.

Das Baugelände lag im Mittel auf +42,00 N. N. und bestand aus dem auch im oberen Emsthal anstehenden, nur zum geringen Theil durch Lehm gebundenen, feinen Sand, der nach der Tiefe zu in gröbere, reine oder kalkhaltige Schichten übergeht und in der Tiefe von +30,80 N. N. auf dem festen Mergel auflagert (vgl. den geologischen Längenschnitt Blatt 13). Dementsprechend sind die Pfeiler zwischen Spundwänden, die bis in den festen Mergel reichen, auf

Beton gegründet, dessen Unterkante auf +33,68 N. N. 1,50 m unter Sohle in der tragfähigen Sandschicht liegt. Unter den Flügeln ist die Betonsohle auf dem linken Ufer, bis +36,50, auf dem rechten bis +35,50 N. N. hochgezogen. Die in den tieferen Sandschichten vorgefundenen Baumstämme und eine 0,20 bis 0,30 m starke dargähnliche Schicht geringen Umfangs bereiteten den Gründungsarbeiten manche Schwierigkeit. Das aufgehende Mauerwerk ist aus Ibbenbürener Sandstein in Trafsmörtel hergestellt; die Gewölbe aus Klinkern in Cementmörtel 1:2 mit Laubaner Verblendklinkern in den Leibungsflächen. Alle übrigen Sichtflächen und die Gewölbestirnen sind mit Ruhrkohlendstein verblendet, der in den Füllungsflächen unbearbeitet gelassen wurde, an den Strompfeilern, Gewölbestirnen und dem Hauptgesims des Brückenkörpers grob gespitzt mit Kantenschlag, und für die feinere Gliederung der Brüstungsbekrönungen und der Abdeckplatten

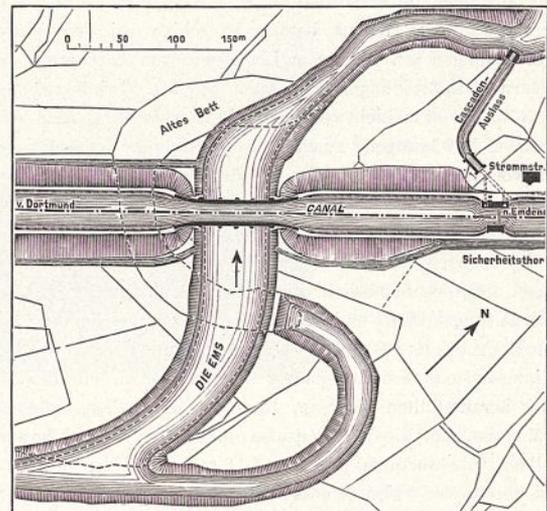


Abb. 70. Lageplan des Brückencanals über die Ems, des Sicherheitsthores und der Entlastungsanlage.

glatt scharriert verwandt ist. Die Bereitung des Mörtels (1 Theil Trafs, 1 Theil Kalkteig, 1 Theil Sand) geschah für den Beton in Kollergängen, die gleichfalls zum Mahlen des Trasses dienten, nachdem dieser durch einen Steinbrecher zerkleinert war. Probekörper dieses Mörtels erreichten 50 kg/qcm Druck- und 8 kg/qcm Zugfestigkeit in 4 Wochen.

Unter dem Canalbett sind die Gewölbe im Scheitel 0,77, am Kämpfer 1,03 m stark, unter den Brüstungsmauern 0,90 bzw. 1,16 m, wobei sich Pressungen bis zu 16,6 kg/qcm (im Kämpfer unter dem Leinpfad) ergeben. Da die Gewölbe stets gleichmäßige Belastung erhalten, konnten die Pfeiler am Kämpfer mit dem geringen Maß von 2 m angesetzt werden; der Baugrund unter dem 5 m breiten Betonbett der Strompfeiler wird mit 3,1 kg/qcm beansprucht. Auch unter den 13,80 m hohen Flügelmauern beträgt der Druck auf den Baugrund nirgends mehr als 4 kg/qcm. Die Ausrüstung des von den Spundwänden und einer mittleren Pfahlreihe getragenen Lehrgerüsts (Text-Abb. 71) erfolgte mittels Keilen. Um die Ansichtsflächen der Verblendklinker in der Leibungsfläche während des Wölbens möglichst sauber zu erhalten, hat sich ein Versetzen der Verblender auf der Schalung 2 cm hoch in Gipsmörtel bewährt. Die Zwickel über dem Gewölbe sind mit

Beton ausgefüllt, der durch eine zwischengelegte dünne Sandschicht mit Drainröhren über dem Gewölbe durch die Kämpfer entwässert wurde, sodafs die Gewölbe gröfstentheils auch vor Aufbringung der Dichtung trocken blieben. Die Dichtung erfolgte dann wie beschrieben auf einem kräftigen Cementputz durch 3 mm starke Bleiplatten und reicht an den Flügeln bis +46,20, am Rücken der Widerlager bis +32,00 N.N. herab. Die Sohle wird durch Klinkerpflaster in Cementmörtel auf einer dünnen Sandschicht geschützt; die gesamte Stärke der Gewölbe im Scheitel nebst Abgleichung, Dichtung und Schutzschicht beträgt nur 1,09 m. Die Reibewände sind über die ganze Länge der Seitenmauern durchgeführt und bestehen aus einer zweitheiligen Bekleidung, oben mit 10 cm starken Bohlen von Pitchpine, im untern Theil aus 5 cm starken kiefernen Bohlen. Die Canalsohle zwischen den

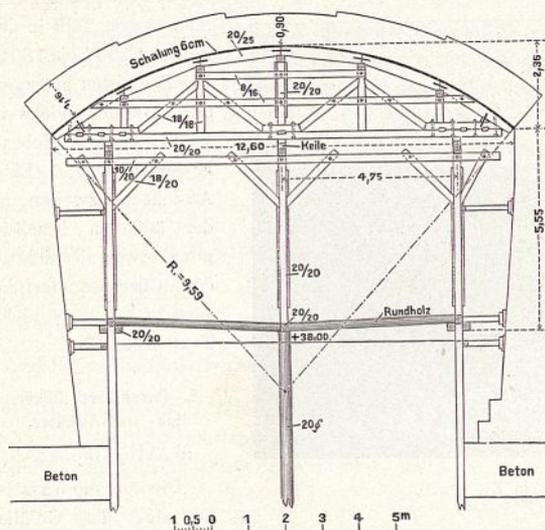


Abb. 71. Lehrgerüst für die Gewölbe des Brückencanals über die Ems.

Flügeln ist auf der die Thondichtung überdeckenden Sandschicht abgeplästert. Die Flügelmauern und Widerlager sind zur Herstellung des dichten Anschlusses mit einem 0,7 m starken Thonmantel bis zum Beton herab umkleidet, der sich an die durchgehende Sohlen- und Seitendichtung der Dämme anschließt und oberhalb der Sohlendichtung T förmig in die Endflächen der Flügel eingreift (vgl. Abb. 3 Bl. 65).

Der leicht bewegliche Sand in der Flußsohle ist durch eine starke Grundbettbefestigung mit zwei quer durchgehenden Pfahlreihen und die Pfeiler durch Steinschüttungen gegen Ausspülungen bei Hochwasser gesichert. Oberhalb und unterhalb des Bauwerks sind die Ufer auf je 40 m Länge durch ein 0,75 m starkes Bruchsteinpflaster von der Neigung 1 : 1,5 befestigt, das sich gegen eine 1,50 m unter Sohle reichende Fußsrippe stützt.

Die Bauausführung begann im Spätsommer 1893 und ist bis Mitte 1897 vollendet. Die Gesamtkosten des Bauwerks an sich, d. h. ohne Grunderwerbs-, Bauleitungs- und sonstige allgemeine Kosten, wohin auch die Kosten der Emsverlegung, der Anschlußdichtung zwischen den Landpfeilern und den Canalämmen usw. zu rechnen sind, betragen rund 866900 \mathcal{M} . Zu bemerken ist, dafs die beschwerliche Zu-

wegung zu der abgelegenen Baustelle die Höhe der Kosten ungünstig beeinflusste.

b) Der Lippebrückencanal.

Nachdem die Linienführung des Canals im Lippe- und Steverthal über Olfen entschieden war, ergab sich etwa 1 km oberhalb der im Zuge der Chaussee von Datteln nach Olfen liegenden Rauschenburger Brücke eine passende Stelle, um hier den Lippefluß ohne Verlegung mit einem rechtwinkligen Bauwerk zu überschreiten. Der zur Hochwasserabführung erforderliche Durchflußquerschnitt wurde aus den Messungen bei der Hochfluth vom November 1890 in Uebereinstimmung mit der erwähnten Chausseebrücke zu rund 370 qm ermittelt und demgemäß unter Berücksichtigung der vorzunehmenden Abgrabungen des Flußbettes die gesamte Lichtweite zu 63 m bemessen. Auf dem rechten Ufer blieb dabei Platz für die Durchführung des 5,0 m breiten Lippe-Leinpfads, auf dem linken Ufer für einen 2 m breiten Fußweg zur Verbindung der durchschnittenen Grundstücke. Bei der zwischen Canalsohle +53,50 und Hochwasser +45,75 N.N. vorhandenen Höhe von 7,75 m erhielten die gewählten Stichbogengewölbe ein angemessenes Verhältniß bei Eintheilung in drei Oeffnungen zu je 21 m; die Kämpfer liegen 1,50 m über Hochwasser, und die Pfeilhöhe der Bögen beträgt 5 m (Verhältniß 1 : 4,2). Diese Abmessungen erschienen auch dann noch ausreichend, falls bei etwaiger Ausführung der Lippecanalisation der mittlere Wasserspiegel um 2 m oder mehr aufgestaut werden sollte. Der Abstand der Seitenmauern im Brückencanal beträgt hier 18,80 m. Die beiderseitigen Leinpfadmauern sind je 3 m breit gewählt, sodafs die Breite der Gewölbe zwischen den Stirnflächen 24,80 m mißt. Das Gelände des Lippethals lag an der Baustelle im Durchschnitt etwa auf +44,00 N.N. und besteht aus Sand und Lehm. Bereits in der Tiefe von 4 m unter Gelände beginnt der graublauwe Geschiebemergel, in den das Bett der Lippe eingeschnitten ist, worunter etwa auf +38,00 N.N. der feste Mergelstein ansteht. Sämtliche Pfeiler konnten daher unmittelbar auf den festen Mergel aufgemauert werden, der rechtsseitige Flußpfeiler nach Umschließung mit einem niedrigen Fangedamm. Für die Beanspruchung des Baugrundes wurden 6 kg/qcm als unbedenklich zugelassen. Alle übrigen Anordnungen und die architektonische Gestaltung sind im wesentlichen dieselben wie beim Emsbrückencanal und bedürfen unter Hinweis auf die Abbildungen auf Bl. 66 auch hinsichtlich der hier vorhandenen Ueberlauf- und Abflafsvoerrichtungen keiner weiteren Beschreibung. Das Bauwerk ist durchweg aus Ruhrkohlen-sandstein in Cementmörtel hergestellt; nur zum Beton der Gewölbezwickel ist Traßmörtel verwandt. Die Gewölbe sind im Scheitel 0,80 und am Kämpfer 1,10 m stark, unter den Brüstungsmauern entsprechend 1,10 und 1,50 m; sie werden mit 10,6 bis 21,3 kg/qcm und unter den Brüstungsmauern rechnermäßig noch höher, die oben 2,50 m starken Pfeiler mit 8,9 kg/qcm beansprucht. Zur Erzielung einer gleichmäßigen Druckvertheilung ist im Gewölbe jede vierte Schicht als durchgehende Binderschicht aus keilförmig bearbeiteten Bruchsteinen angelegt.

Das Lehrgerüst mußte mit Rücksicht auf die nicht zu unterbrechende Lippeschiffahrt im mittleren Theil jeder Oeffnung als Sprengewerk von 8,4 m Stützweite ausgeführt werden.

Die Pfähle wurden in vorgebohrte Löcher in den Mergelstein gestellt; die Ausrüstung erfolgte mittels Sandtöpfen.

Die Bauausführung fällt im wesentlichen in die Zeit vom Herbst 1892 bis Ende 1894; die Vollendung der Dichtungs- und Nebenarbeiten ist jedoch erst Anfang des Jahres 1897 erfolgt. Die Baukosten betragen mit den gleichen Einschränkungen wie beim Emsbrückencanal 643 120 *M.*, wovon allein die Herstellung der 3 mm starken Bleidichtung auf rund 2360 qm Fläche 49 100 *M.* erforderte.

c) Die Chausseeunterführung bei Olfen in
Kil. 26,68.

Als Beispiel für die Bauart der Wegeunterführungen mag die 8 m breite Unterführung der Chaussee von Olfen nach Selm im Thal der Stever unmittelbar bei der Ortschaft Olfen kurz erörtert werden. Da die Chaussee sich kurz hinter dem Schnittpunkt mit dem Canal gabelt und daher nicht verlegt werden konnte, mußte das Bauwerk unter dem Winkel von 63° schiefwinklig angeordnet werden; die Canallinie schneidet überdies die Chaussee in einer Krümmung von 600 m Halbmesser. Die auf +48,00 N. N. liegende Chausseekrone brauchte nicht gesenkt zu werden, da die lichte Höhe von 4,15 m im

Scheitel des Gewölbes für ausreichend erachtet wurde. Unter der Canalsohle auf +53,50 N. N. verblieb dann noch eine Constructionshöhe von 1,35 m. Der tragfähige Geschiebemergel steht hier etwa in 1,70 m Tiefe unter dem Gelände an, das etwa gleich hoch mit der Chaussee liegt. Die Fundamente der Widerlager und Flügel sind daher unmittelbar im Trocknen aufgemauert und mit ihrer Unterkante auf +46,20 N. N. gelegt.

Von einer Verbreiterung des wasserhaltenden Canalquerschnitts, etwa der sonst üblichen Curvenverweiterung entsprechend, ist bei der geringen Länge des Bauwerks von nur 11 m parallel zur Canalachse und den mit 15 m Halbmesser angelegten 10,30 m langen Flügeln abgesehen worden; senkrecht zur Canalachse beträgt der Abstand der Stirnmauern 18,50 m und die Stärke derselben je 2,75 m, sodafs sich in der Richtung der Chausseeachse eine Länge des Bauwerks zwischen den Außenflächen von 26,93 m ergibt. Das Gewölbe ist aus Bruchsteinen mit 4,40 m Halbmesser, senkrecht zur Chausseeachse, als schiefes Gewölbe mit veränderlichem Fugenwinkel ausgeführt; es ist im Scheitel 0,90 m und am Kämpfer 1,68 m stark. Die Bearbeitung der Leibungssteine ist auf der Baustelle nach dem vorgezeichneten Fugenschnitt quaderartig grob gespitzt erfolgt. Auch die Widerlager und Flügelmauern sind durchweg aus Ruhrkohlsandstein in Cementmörtel hergestellt; für die Ansichtsflächen ist jedoch,

da sich der Kohlsandstein für die Anarbeitung schwieriger Architekturformen weniger eignet, der röthliche Sandstein vom Eichsfelde aus dem Arenshausener Bruch bei Cassel verwandt.

Die Dichtung ist wie bei den größeren Brückencanälen mit 2 und 3 mm starken Bleiplatten auf Eckeltscher Isolirmasse erfolgt; außerdem ist in den Seitenwänden in treppenförmigen Absätzen nach Ausführung des äußeren Mauerwerks in zwei Lagen und im Zusammenhang mit dem Putz der Gewölbeabdeckung ein starker Cementputz hergestellt. (Abb. 14 Bl. 65.) Der Anschluß der Lehmdichtung der Dämme, die Anordnung der Sohlenbefestigung über den Bleiplatten und der Reibewände, sowie die sonstigen Einzelheiten der Widerlager, Flügel, Böschungsbefestigungen und der Architektur mit dem Geländer ergeben sich aus den Abb. 9 bis 14 Bl. 65.

Die Ausführung des Mauerwerks fällt in die Zeit von 1894 bis 1895. Die Baukosten betragen abzüglich der anderweit verrechneten Nebenkosten 109 800 *M.* Eine Ansicht der zweiten, in der äußeren Erscheinung etwas abweichenden Chausseeunterführung in Kil. 28,26 giebt Text-Abb. 72.

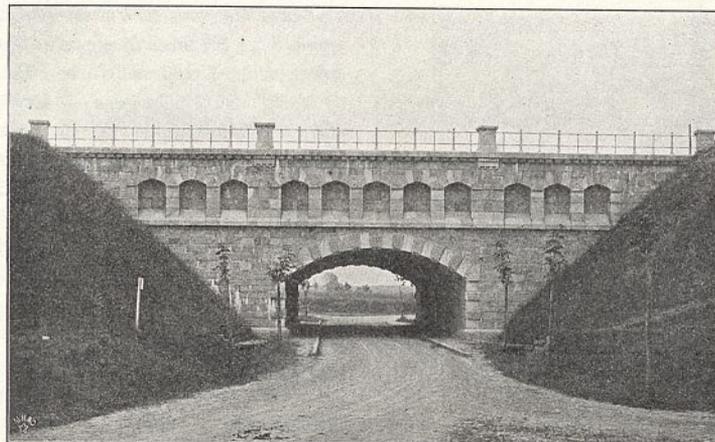


Abb. 72. Chausseeunterführung in Kil. 28,26.

E. Durchlässe, Düker,
Ein- und Auslässe.

a) Allgemeines.

Die über die Wasserführung, das Gefälle und die Höhenlage der von der Canallinie durchschnittenen kleineren Wasserläufe angestellten Untersuchungen, sowie die mit den Beteiligten über die Entschädigungsfrage gepflogenen Verhandlungen ergaben im Verein mit den landespolizeilichen Forderungen, dafs mit Ausnahme einer Anzahl kleinerer Gräben und der auf Seite 71 erwähnten beiden Bäche und einer Quelle, die vollständig in den Canal aufgenommen werden, alle übrigen Wasserzüge unter dem Canal durchzuleiten waren. Die Bestimmung der Querschnitte machte, namentlich für die Düker, weitgehende Ermittlungen notwendig, bei denen auf mancherlei Nebenumstände, auf die zulässige Stauhöhe, die Aufnahme von Zechenabwässern und die etwa erwünschte Lage der Sohle Rücksicht genommen werden mußte. Es sind dabei im allgemeinen folgende Annahmen gemacht:

1. Für die gewöhnlich abzuführende Niederschlagsmenge sind die Angaben von Michaëlis in der Zeitschrift für Bauwesen 1883 S. 57 zu Grunde gelegt, wonach je nach Beschaffenheit des Geländes und der Gröfse des Zufufsgebiete mit secundlichen Wassermengen für das qkm bei Winterhochwasser bis zu 0,15 und 0,22 cbm und bei Sommerhochwasser etwa mit der Hälfte gerechnet ist; für ausnahmsweise Hochwasser sind die Winterhochwassermengen nach den im November 1890 gemachten Beobachtungen fast verdoppelt und bei ganz kleinen Gebieten bis zu 0,45 cbm/qkm vergrößert.

2. Die Geschwindigkeit im Dükerrohr soll bei Hochwasser behufs Spülung auf 1,5 bis 2 m gesteigert werden, und der zugehörige Stau nicht über 0,30 bis ausnahmsweise 0,45 m für die nach Zeiträumen von 40 bis 50 Jahren angenommenen größte Hochwasser betragen.

3. Der Stau der Sommerhochwasser soll, von Abweichungen durch die Oertlichkeit oder infolge der schlechten Beschaffenheit des Wassers abgesehen, 5 bis 8 cm nicht übersteigen. Das entspricht etwa einem Stau bis zu 45 cm bei dem größten Hochwasser, welches den Verhältnissen im westfälischen Becken entsprechend im Durchschnitt ungefähr gleich dem dreifachen Sommerhochwasser zu setzen ist. Vielfach ist auch als weitgehendste Forderung für das größte Hochwasser nach Michaëlis nur ein Stau von 0,12 m zu Grunde gelegt.

4. Für die Berechnung des Staues ist ohne Rücksicht auf die Geschwindigkeit des ankommenden und abfließenden Wassers mit den vereinfachenden Annahmen eines bestimmten Verhältnisses zwischen Dükerquerschnitt und Fallkessel (wie 1:2), oder bei größeren Dükern, bei denen die Fallkessel zu groß würden, mit schrägem Ein- oder Auslauf gerechnet, sodafs sich die Druckhöhe h für die Erzeugung der Geschwindigkeit v im Dükerquerschnitt unter Berücksichtigung der

Contraction und der Richtungsänderungen gleich $\frac{2v^2}{2g} + \text{Rohr-}$
widerstandshöhe ergibt. Bei Durchlässen, die bei Hochwasser mit vollem Querschnitt durchströmt werden sollen, ist unter Wegfall der Fallkesselwiderstände $h = \frac{1,3 \cdot v^2}{2g} + \text{Rohr-}$
widerstandshöhe gesetzt. Letztere ist nach Weisbach von der Ge-

geschwindigkeit, der Rohrlänge und dem Verhältnifs des Querschnitts zum Umfang abhängig angesetzt, und zwar nach der Formel: $\left[0,01439 + \frac{0,0094711}{\sqrt{v}} \right] \cdot \frac{v^2}{2g} \cdot \frac{l}{4U}$. Diese Wider-

standshöhe nimmt besonders bei engen Rohren stark zu und ist wesentlich auch von der Dükerform abhängig.

5. Für die Querschnittsform sind verschiedene Muster gewählt, und zwar für die kleinsten Querschnitte die einfache oder doppelte Kreisform, für kleinere gemauerte Durchlässe die rechteckige Form mit Halbkreisgewölbe und vertiefter Sohle, für größere Durchflußweiten, etwa von 5 qm an, zwei bis drei linsenförmige oder gedrückte rechteckige Oeffnungen mit flachen Stichbögen neben einander. Als kleinster Durchmesser für Rohre unter dem Canal ist 0,60 m Weite mit 0,28 qm Querschnitt festgesetzt, der ein Durchkriechen allenfalls noch gestattet. Bei Querschnitten von etwa 1,40 qm an sind abgesehen von besonderen Umständen massive Bauwerke angeordnet, ausnahmsweise bei sehr günstigem Baugrund auch schon bei 0,82 qm (Plenterbach-Durchlaß) und 1,10 qm (Düker bei Lüdinghausen). Andererseits sind aus örtlichen Gründen auch vier und sogar sechs eiserne Rohre neben einander verwandt mit Querschnitten bis 4,5 und 8,4 qm (Melstruperbachdüker im Umgehungsanal bei Dütthe und Rienbachdüker bei Senden).

6. An Stellen, wo die Weite des Dükers nicht allein von der abzuführenden Wassermenge, sondern auch von den Rückstauverhältnissen anderer Flußgebiete abhängig zu machen war, wie in der Emsniederung, sind als ausschlaggebend die

Durchflußquerschnitte vorhandener Durchlässe in Wegen oder im alten Emsanal als Anhalt genommen, z. B. beim Mühlbachdüker bei Lingen.

Bei der Wichtigkeit der soliden Ausführung der Düker und Durchlässe für den Bestand des Canals sind alle nicht durchaus erprobten Bauweisen vermieden; so ist z. B. auch von der Monierbauweise abgesehen. Nur seitens der Stadt Dortmund ist auf dem ihr zur gleichzeitigen Ausführung mit dem Hafen überlassenen Canalstück der Aalbachdüker aus Beton mit Eiseneinlage hergestellt. Im allgemeinen sind bis zu 0,90 m Durchmesser gußeiserne Muffenrohre, darüber hinaus flufseiserne Rohre verwandt. Die gemauerten Düker oder Durchlässe sind überwiegend in bestem Bruchstein- oder Klinkermauerwerk, nur ausnahmsweise in Beton ausgeführt. Zur Spülung sind bei den Dükern entsprechende Vorkehrungen getroffen, sei es durch eine Abflavorrichtung vom Canal aus, die zugleich zu seiner Entlastung und Entleerung bestimmt wurde, sei es durch Einrichtungen zur vorübergehenden Erzeugung eines erhöhten Staues in dem unterzuleitenden Wasserzug. Erforderlichenfalls ist auch für die Ablagerung des mitgeführten Sandes und Schlammes, namentlich bei kleineren Bächen, durch brunnenartige Schlammfänge am Ein- und Auslauf oder beckenartige Erweiterung und Vertiefung der anschließenden Sohle Vorsorge getroffen, die mit Schutzgittern gegen Hineingerathen von Menschen oder Thieren umgeben sind. Bei größeren Bauwerken sind Nothabschlüsse durch Dammbalken vorgesehen. Von der Anordnung enger Gitter, um das Eintreiben schwimmender Körper zu verhüten, ist abgesehen worden; ebenso von dem Einbringen von Ketten oder Drahtseilen zur Erleichterung der Reinigung. Nur größere sperrende Gegenstände, wie Baumstämme, werden durch die bis etwa 0,20 m über Sohle hinabgeführten Schutzgitterstäbe erfolgreich zurückgehalten, ohne dafs bei der Weite zwischen diesen Stäben von 0,30 bis 0,50 m Uebelstände durch Verstopfungen eintreten können. Auch sind zur Verminderung der Sandablagerungen in den Fallschächten am unteren Auslauf die Seitengräben, wo es ohne Vermehrung des Grunderwerbs möglich war, nicht in den Fallschacht eingeführt, sondern umgeleitet.

Die sehr verschiedene Gestaltung der Düker und Durchlässe sowie der Ein- und Auslässe, soweit letztere nicht landwirtschaftlichen Meliorationszwecken dienen, soll an einigen Beispielen näher erläutert werden.

b) Rohrdüker und -Durchlässe.

1. Rohrdüker in Kil. 3,43 des Zweigcanals nach Herne.

Als Beispiel eines einfachen gußeisernen Rohrdükers unter normalen Verhältnissen ist die Unterführung eines Entwässerungsgrabens von 0,44 qkm Zuflußgebiet im linksseitigen Emscherthale in den Abb. 9 bis 11 Bl. 66 dargestellt. Da der Düker im Ueberfluthungsgebiet der Emscher liegt, ist sein Querschnitt nicht nach dem Niederschlagsgebiet, wofür ein Rohr von 0,60 m Weite selbst bei Annahme von 450 l für die Sec. und das qkm Zuflußgebiet vollständig genügt hätte, sondern nach den Wünschen der Gemeinde-Interessenten bestimmt, um einen beschleunigten Ablauf der Hochwasser herbeizuführen. Es ist ein Rohr von 0,85 m Durchmesser mit 0,57 qm Querschnitt und 22 mm Wandstärke gewählt. Das Gelände an der Baustelle lag auf + 55,35, die Grabensohle

i. M. auf +54,50, also etwa 1 m höher als die Canalsole; das Hochwasser der Emscher liegt auf +57,15 N. N. Der Untergrund besteht aus gemischten Schichten von Lehm und Trieb sand. Die Bausohle konnte daher nur mit Hilfe vorübergehend eingeschlagener Spundwände erreicht werden. Das gußeiserne Muffenrohr ist mit dem Scheitel 0,60 m unter Canalsole gelegt und mit einer 0,30 m starken Thonschicht auf allen Seiten umstampft, die sich unter der Sohle mit der durchgehenden Dichtungsschicht vereinigt. Wegen der ungleichmäßigen Belastung der Rohre unter den hier zum Schutz gegen das Emscherhochwasser noch verstärkten Leinpfaden und im Canalbett, sowie wegen des wenig tragfähigen Untergrundes sind die Rohre auf einem Schwellrost mit zu unterst liegenden Querschwellen verlegt. Unter den Innenböschungen des Canals sind 2 m lange Flanschrohrstücke eingeschaltet, um das Herausnehmen beschädigter Rohre oder unter Umständen ein Reinigen des Dükers zu erleichtern. Die mit Schutzgitter eingefasteten Fallschächte sind als Senkbrunnen von 2 m Durchmesser mit 0,38 m starken Wandungen und 0,60 m starker Betonsole hergestellt. Die Länge des Dükers von Mitte zu Mitte Einfallschacht beträgt 59,30 m, die Länge des Rohrs 57,60 m. Die Baukosten beliefen sich ausschließlich Bauleitungs- und Grunderwerbskosten auf 7436 *M.*, mithin für 1 m Rohr auf 129,10 *M.* Die Bauzeit fällt in die Jahre 1894 bis 1896. Bemerkenswert sei hier, daß die Kosten der kleinsten gußeisernen Rohrdüker von 0,60 m Weite je nach der Oertlichkeit und der im allgemeinen zwischen 46 und 69 m schwankenden Länge 3960 bis 12370 *M.* betragen haben; im Durchschnitt hat 1 m Rohrdüker dieser Weite 106 *M.* gekostet.

2. Rohrdüker in Kil. 10,19 des Zweigcanals nach Herne.

An Stelle eines im früheren Damm der verlassenen westfälischen Eisenbahn belegenen Durchlasses mußte im Senkungsgebiet des Bergbaues für die Abwässer der Zeche „Friedrich der Große“ der auf Bl. 66 in den Abbildungen 16 bis 18 dargestellte Düker erbaut werden. Er ist mit einem mittleren herausnehmbaren Rohrstück aus Flußeisen versehen, das bei etwaigem Bruch oder behufs Reinigung leicht freibaggert und von Prähmen aus gehoben werden kann. Die Endstücke des Rohrs bestehen aus gußeisernen Muffenrohren mit Schützverschluß. Der Abschluß der Einsteigeschächte, durch welche auch nach Schluß der Schützen unter Umständen das Rohr leergepumpt werden kann, ist durch doppelte, stückweise herausnehmbare Bohltafeln mit Lehmschlag dazwischen fangedammartig erfolgt. Durch diese Vorkehrung ist auch eine Spülung des Rohrs vom Canal aus möglich. Der Baugrund bestand aus sandigem Lehm; der obere Einlauf liegt auf +54,40, der Auslauf auf +52,30 N. N. Sämtliche Schächte konnten im Trocknen aufgemauert und ebenso die Rohre ohne weitere Abstützung verlegt werden. Die flußeisernen Rohrschüsse von 2 m Länge sind hier stumpf gestossen und durch Flacheisenlaschen verbunden, an denen Ringe zum Anschlagen von Haken für bequemes Heben angebracht sind. Das flußeiserne Rohr ist 8 mm stark; alle sonstigen Einzelheiten ergeben die Abbildungen. — Der Düker ist von Mitte zu Mitte Schlammfang 55,06 m lang, wovon 52,32 m auf die eigentliche Rohrleitung kommen. Die Kosten betragen 5879 *M.* Die Ausführung ist im Jahre 1894 bis 1897 erfolgt.

3. Rohrdüker in Kil. 141,49.

Als ein weiteres Beispiel für die Art der Ausführung einfacher gußeiserner Rohrdüker mit Spülvorrichtung aus dem Canal ist das bei Lingen an der bezeichneten Stelle belegene Bauwerk in den Abb. 12 bis 15 Bl. 66 dargestellt. Das 0,80 m weite Rohr ist wegen des moorigen Untergrundes auf einem kräftigen Schwellrost und in den nach den Seiten ansteigenden Theilen unter dem Leinpfad auf eingerammten Pfählen gelagert. Die Wandstärke beträgt 21 mm. Der obere Schlammfang ist hier als Senkbrunnen nach Art der Gullies mit Deckelabschluss angelegt. Die Spülvorrichtung war erforderlich, da bei dem durchzuleitenden Vorfluth einer theils sumpfigen, theils sandig hügeligen Geländes von etwa 1,5 qkm Fläche auf eine eigene Spülung durch Hochwasser nicht zu rechnen ist; sie besteht aus einem Cylinderschütz von 0,60 m Durchmesser, das in eine massive Kammer vor dem rechtsseitigen Leinpfad eingebaut und auf einen rechtwinklig vom Hauptrohr auf der Einlaufseite abzweigenden Stutzen aufgesetzt ist. Der 2 m breite Einlauf in die Kammer kann im Nothfall durch eine Schütztafel abgeschlossen werden. Die Bewegung des Cylinders erfolgt durch Auflegen oder Abheben eines 40 kg schweren Uebergewichtes auf das Gegengewicht; das Uebergewicht hängt an dem gußeisernen durchbrochenen Deckel der Ummantelung und ist gegen unberufene Bedienung durch eine Schutzkappe gesichert. Die Geschwindigkeit des Spülstroms ist wenigstens zu 3 m angenommen bei einer Wassermenge von 0,90 cbm/sec.

Dieser 50 m lange Rohrdüker hat einschließlich der am oberen Einlauf anschließenden 29 m langen Cementrohrleitung (Parallelwegdurchlaß) 11300 *M.* gekostet.

4. Rohrdüker in Kil. 114,33.

Für die Unterleitung des Altenrheiner Bruchgrabens unter der Canalhaltung von +37,90 N. N. ist der nach der Größe des Niederschlagsgebietes von 8,52 qkm zu 1,90 qm berechnete Querschnitt durch zwei flußeiserne Rohre von je 1,10 m Durchmesser hergestellt, die bei der hohen Lage der Grabensohle von +39,30 in der gewählten Form mit steigenden Endstücken in dem aus wenig gebundenen Sand bestehenden Baugrund leichter zu verlegen waren als ein größeres Rohr. Auch können sie für etwaige Ausbesserungs- oder Unterhaltungsarbeiten abwechselnd gesperrt werden. Der Einlauf ist in Abb. 22 Bl. 67 dargestellt. Die Anordnung des Auslaufes ist die gleiche. Die Rohre bestehen aus 1,90 m langen, in einander gesteckten, konischen Schüssen von 12 mm starkem Flußeisenblech und sind fest mit einander vernietet, an den Enden mit einem Winkeleisen eingefasst und in massiven Häuptern aus Bruchsteinmauerwerk gelagert. Als Schlammfang dienen hier gepflasterte Erweiterungen und Vertiefungen der Grabensohle. Da neben dem Leinpfad beiderseits Parallelwege liegen, unter denen der Graben gleichfalls durchzuleiten war, sind die Rohre 62,10 m lang; der Düker ist im Jahre 1896 erbaut und hat im ganzen 21409 *M.* gekostet, also für 1 m Rohrlänge 344,73 *M.*

5. Rienbachdüker in Kil. 49,86.

Der größte Rohrdüker dieser Art ist der Rienbachdüker bei Senden, wo die örtlichen Verhältnisse, wie hohe Lage des Geländes über dem Canalwasserspiegel und wenig

tragfähiger, aus Senkel und Fliesssand bestehender Baugrund den Ausschlag gaben, der erheblich größeren Kosten wegen von einem massiven Bauwerk abzusehen und zur Beschaffung des erforderlichen Durchflußquerschnitts von 8,46 qm sechs flusseiserne Rohre von je 1,34 m Durchmesser neben einander zu verwenden. Das Bauwerk ist in den Abb. 1 bis 3 Bl. 67 dargestellt. Der Auslauf ist in derselben Weise ausgebildet wie der Einlauf. Das Entwässerungsgebiet umfaßt 30,75 qkm und lieferte nach Messung im November 1890 eine secunduliche Wassermenge von 12 cbm (0,39 cbm/qkm). Der Canal liegt hier in einer Krümmung von 300 m und ist mit dem erweiterten Normalquerschnitt durchgeführt, nur die Leinpfade sind über dem Düker auf 2,50 m Breite eingeschränkt, sodafs sich die Länge der Dükerrohre zu 48,3 m ergab. Die Rohre sind ebenso geformt und fest vernietet, wie bei dem vorherbeschriebenen Düker; sie sind hier 10 mm stark und am Einlauf trichterförmig erweitert. Die Knicke im Rohr sind wie dort durch keilförmige Schüsse gebildet. Der wesentliche Vortheil der Anwendung flusseiserner Rohre wurde hier sowohl in der Einfachheit des Verlegens dieser Rohre im ganzen durch Versenken in die ausgebagerte Baugrube erblickt, da sie genügendes Widerstandsmoment besitzen, um sich auf die ganze Länge frei zu tragen, als auch darin, dafs die Rohre, ohne dafs die Elasticitätsgrenze überschritten wird, geringe Biegungen infolge von Senkungen des Baugrundes mitmachen können. Das Versenken der Rohre ist von einer geeigneten Ebene aus, auf der sie zusammengenietet wurden, wie von einem Helling erfolgt, nachdem die Enden vorübergehend mit einem Holzdeckel geschlossen waren. Die anfänglich wagerecht gekrümmt schwimmenden Rohre wurden an der richtigen Stelle durch Einlassen von etwas Wasser in die senkrecht gekrümmte Lage gebracht und versenkt, worauf sie durch Umschütten mit reinem, leicht flüssigem Sand unterstopft und umschüttet wurden; erst alsdann ist zur Vermeidung unnöthiger Spannungen das Wasser ganz eingelassen. Als Anstrich für die flusseisernen Rohre hat sich auf der Grundfarbe ein doppelter Ueberzug aus Steinkohlentheer mit 10 v. H. Terpentin bewährt. Für den Nothabschluß des oberen Einlaufs von 9,10 m Breite sind hier Dammbalken vorgesehen. Der Düker ist im Jahre 1894 für 47 605 *M* erbaut.

Die bisher mit den Rohrdüker gemachten Erfahrungen sind besonders bei den wagerechten Rohren mit Fallschächten insofern günstig zu nennen, als die Lage ihrer Einmündungen unter Graben- oder Bachsohle eine nachträgliche Tieferlegung der Grabeneinläufe gestattet, die sich öfters infolge der allgemeinen Verbesserung der Vorfluth im Einflußgebiet des Canals als erwünscht herausgestellt hat. Andererseits ist mit Rücksicht auf etwaiges Undichtwerden ein Hochziehen der Rohre unter dem Leinpfad zu empfehlen, um die Ausmündungen behufs Abdämmen leichter zugänglich zu machen. Auf der ganzen Canallinie von Dortmund und Herne bis Emden sind 62 Stück eiserne Rohrdüker ausgeführt mit 669 000 *M* Gesamtkosten.

Die eisernen Rohrdurchlässe unterscheiden sich von den Dükern nur hinsichtlich der Tiefenlage der Ein- und Ausmündungen und entsprechen sonst in Bauart und Querschnittsbemessung vollständig den vorherbeschriebenen Dükeranlagen. Die Rohre sind stets geradlinig, mindestens 0,50 m

unter Canalsohle durchgeführt und, wo erreichbar, mit Gefälle verlegt. Von besonderer Wichtigkeit sind die Lehm- oder Thonummüllungen der Rohre im Anschluß an die Canal-dichtung zur Verhütung von Umspülungen oder Durchquellungen. Auch die Sicherung der meist auf die einfachste Weise gestalteten Aus- und Einläufe gegen Freispülen oder Auskolkungen ist durch starke Thon- oder Lehm-packungen in der Sohle oder um den Schlammfang erfolgt.

Als Beispiel ist in den Abb. 11 bis 13 Bl. 67 der gußeiserne

6. Rohrdurchlaß in Kil. 9,38

für einen Graben im Thalgebiet des Landwehrbaches bei Herne auf fließsandhaltigem Boden dargestellt. Das Rohr hat 0,60 m Durchmesser und ist auf einem Schwellrost gelagert. Die Kosten des 62,7 m langen Durchlasses betragen 3355 *M*.

Im ganzen sind 14 eiserne Rohrdurchlässe ausgeführt mit Querschnitten von 0,28 bis 1,13 qm und 59,4 bis 77,6 m Länge; nur der unter dem Hafen Waltrop durchgeführte Durchlaß ist 99,8 m lang. Die Baukosten schwanken zwischen 2720 und 6336 *M*.

c) Gemauerte Durchlässe und Düker.

Außer der bereits bei den Brückenkanälen erwähnten und in Verbindung mit der Wegeunterführung in Kil. 22,23 erfolgten Durchleitung eines Baches im Lippethal sind sieben gemauerte Durchlässe als selbständige Bauwerke ausgeführt, von denen der erwähnte Plenterbachdurchlaß im Steverthal bei Kil. 28,69 mit nur 0,82 qm Durchflußquerschnitt das kleinste, der Glanedurchlaß mit zwei Oeffnungen von zusammen 40 qm das größte Bauwerk ist. Die kleineren Durchlässe bieten, abgesehen von der auch hier erforderlichen sorgfältigen Abdichtung und Umstampfung mit Thon, nichts besonders Bemerkenswerthes; sie sind auf durchgehendem Betonbett mit oder ohne Spundwand als Gewölbe mit verlorenen Widerlagern aus Bruchstein- oder Concretmauerwerk aus Ruhrkohlsandstein in Cementmörtel hergestellt. Soweit die theoretische Untersuchung nicht für die praktische Ausführung zu geringe Stärken ergab, sind die Gewölbe theilweise im mittleren Theil schwächer gemacht als unter den in normaler Breite überführten Leinpfaddämmen. Risse im Gewölbe zwischen diesen Theilen sind in keinem Falle zu vermeiden gewesen, sodafs bei zwei Durchlässen, dem Eltingmühlbach- und dem Glanedurchlaß, zur Ausführung in Zonen mit durchgehenden Stofsfugen ohne Mörtel geschritten wurde. Auch hierbei traten die Risse auf, allerdings an den vorgesehenen Fugen. Dafs derartige Risse nicht in allen Fällen für den Bestand des Bauwerks als ungefährlich anzusehen sind, geht aus der weiter unten folgenden Baugeschichte des Mühlbachdükers bei Lingen hervor.

1. Gellenbachdurchlaß in Kil. 80,82.

Der Baugrund in dem Thal des einen rechtsseitigen Zuflufs zur Ems bildenden Gellenbaches von 34 qkm Niederschlagsgebiet bestand von der Bachsohle auf +43,60 ab bis etwa +42,00 N.N. aus pflanzenreichem Sand; darunter folgt eine über 2 m starke senkelartige Mergelschicht und erst in der Tiefe unter +40,00 steht der mälsig feste Mergel an. Canalpeil liegt auf +49,80 und die Krone der Leinpfade auf +51,30 N.N. Der Durchflußquerschnitt ist unter der Voraussetzung, dafs bei Hochfluthen der ganze Querschnitt

Wasser führt, zu 8,30 qm bemessen und bei 4,50 m Sohlenbreite als ein 2,60 m hohes Parabelgewölbe ausgebildet. Die Anordnung des Pfahlrostes mit den 8 m langen Rostpfählen und den zusammenhaltenden Doppelzangen, die Sicherung der Sohle sowie des Ein- und Auslaufs ergeben die Abb. 7 bis 10 Bl. 67 im Atlas. Das in drei Zonen mit Mörtel in den Stosfugen hergestellte Bruchsteingewölbe ist im Scheitel 0,50 m stark und mit Füllbeton abgedeckt. Es war zunächst nur die Betonabdeckung und die Thonumhüllung hergestellt; als aber das Bauwerk durch die Leinpfaddämme überschüttet wurde, zeigten sich an den Stellen, wo die Biegunslinie bei Annahme elastischer Unterbettung die größten Momente aufweist, und wo die durchgehenden Stosfugen unter dem Fuß der inneren Leinpfadböschung angeordnet waren, die in Text-Abb. 73 dargestellten Senkungen, die zur Bildung keilförmiger Risse führten. Die größten Senkungen betragen rechts 2,5, links 3,5 cm; die Risse waren bis 4 mm weit. Nachdem sie nach Abheben der deckenden Schichten möglichst mit fettem Cementmörtel vergossen und weitere Senkungen nicht mehr beobachtet

wurden, zeigten sich die Risse bei Anfüllung des Canals mit Wasser nach jahrelanger Beobachtung doch so undicht, daß nachträglich im Jahre 1897 eine Abdichtung des ganzen Gewölbes mit 3 mm starken Bleiplatten in der Ausführungsweise wie bei den Brückencanälen vorgenommen werden mußte. Das im Jahre 1893 begonnene Bauwerk hat einschließlich der Bleidichtung einen Kostenaufwand von 47 790 *M* erfordert.

Während bei der Unterführung des Eltingsmühlbaches in Kil. 85,09 mit zwei Oeffnungen von 2,60 m Weite die Dichtung mit Siebelschen Asphaltisolirplatten mit Bleieinlage erfolgte, gelang sie bei dem

2. Glanedurchlafs in Kil. 89,75

durch doppelte Eisenklinkerflachsichten und 4 cm starken Cementschlag mit 0,40 m starker Thonumhüllung. Hier wurden anscheinend nur infolge der gewählten Querschnittsform der hohen Pfeiler und der Ausführung in stumpf gestoßenen Ringen die elastischen Deformationen soweit vermindert, daß Risse nicht eingetreten sind. Die beiden im Kämpfer 6,20 m weiten Oeffnungen dieses Durchlasses sind mit Stichbögen von 1,79 m Pfeil in Klinker mit Cementmörtel überwölbt; die Gründung erfolgte auf einer ziemlich reinen tragfähigen Sandschicht mittels Beton zwischen Spundwänden. Diese Baustelle wurde wegen des günstigeren Baugrundes gewählt, obwohl an einer etwa 50 m südlich gelegenen Stelle die Erdarbeiten für das Bauwerk sowohl wie für die Bachverlegung geringer ausgefallen wären (den Lageplan Text-

Abb. 74). Das Bauwerk ist in der Abb. 4 bis 6 Bl. 67 dargestellt. Die Widerlager mit den rechtwinkligen Flügeln und der Mittelpfeiler sind je besonders mit Spundwänden von 0,16 m Stärke umschlossen. Die Größe des Durchflußquerschnitts ist nach unmittelbarer Messung der Hochwasserführung mit 40 cbm/sec bestimmt. Der benetzte Querschnitt zwischen der Sohle auf +40,90 und dem Hochwasser auf +44,20 N. N. beträgt $2 \times 20 = 40$ qm. Bei niedrigen Wasserständen wird nur die linksseitige Oeffnung durchströmt; durch die rechtsseitige führt dann ein vielbenutzter Fufssteig. Die Canalsohle liegt im Thal der Glane 3,50 m unter Normalpeil auf +46,30 N. N., doch ist der Rücken des Durchlasses auf die Höhe der normalen Sohle in der Mittellandhaltung +47,30 N. N. gelegt.

Wie ersichtlich hat die Bachsohle im Durchlafs eine besondere Befestigung nicht erhalten. Das aufgehende Mauerwerk ist in Bruchsteinen mit hammerrecht bearbeiteten Ansichtsflächen und zwar ebenso wie der Beton in Trafmörtel im Mischungsverhältnis von 1 Theil Trafs, 1 Theil Kalk und 1 Theil Sand hergestellt. Die Länge des Bauwerks zwischen den

Stirnflächen beträgt 57,25 m. Die Ausführung fällt in die Zeit von September 1893 bis März 1895; die Baukosten beliefen sich infolge der Abgelegenheit der Baustelle und der dadurch vertheuerten Baustoffpreise auf 202 210 *M*.

Bei den gemauerten Dükern lassen sich im allgemeinen zwei Formen unterscheiden:

1. Ausführungen ähnlich den Durchlässen, theilweise mit erweiterten Mündungen oder auch mit ansteigenden

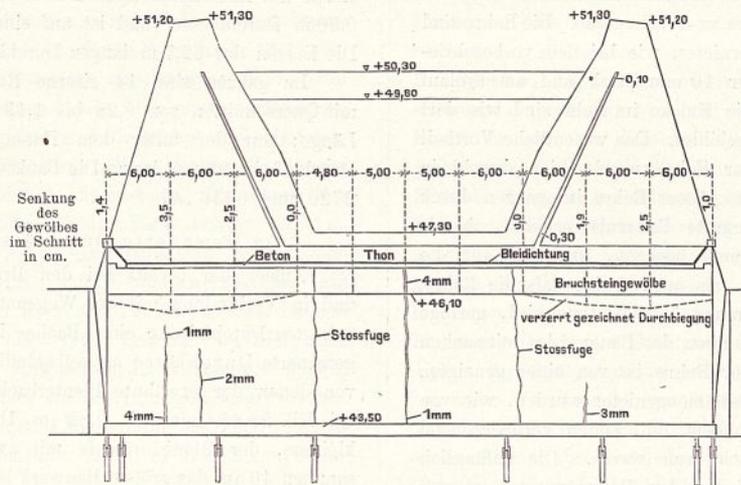


Abb. 73. Rissebildung beim Gellenbach-Durchlafs.
Aufnahme am 14. April 1894. Längen 1:600. Höhen 1:120.

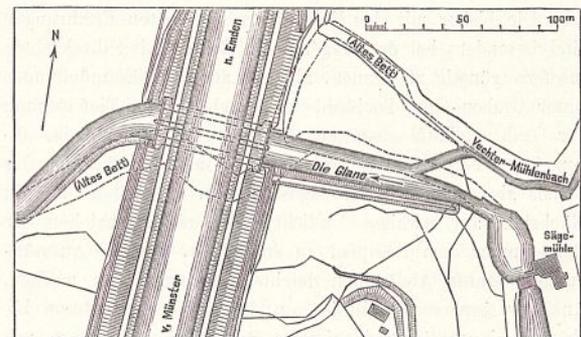


Abb. 74. Lageplan des Glane-Durchlasses.

Zwischenstücken, sodafs der Canal mit den Leinpfaden uneingeschränkt durchgeführt ist und die Länge des Dükers 42,8 bis 58,3 m beträgt: 9 Stück mit Querschnittsgrößen von 1,10 bis 8,22 qm.

2. Ausführungen mit Einschränkung des Canalquerschnittes, den Brückencanälen ähnlich, von 32 m Länge zwischen den Stirnflächen abnehmend bis zu 23 m Länge beim Emscherdüker: 4 Bauwerke mit 11,1 bis 58,9 qm Durchflußquerschnitt. — Zur ersteren Gattung gehören der

3. Landwehrbach-Düker in Kil. 8,01 des Zweigcanals nach Herne.

Der Landwehrbach entwässert ein Gebiet von 34,65 qkm und nimmt die Abwässer der Zechen bei Castrop und Rauxel auf; er führt daher viel Kohlschlamm und Schmutz mit sich. Sein zu 8,22 qm bemessener Querschnitt (Durchströmungsgeschwindigkeit bei 440 l/qkm abzuführender Hochwassermenge = 1,86 m) wurde zunächst in zwei Oeffnungen getheilt, um durch Verschluss der einen mittels Dammbalken eine stärkere Durchströmung und Spülung der anderen zu erzielen. Nach Inbetriebnahme zeigte jedoch die Erfahrung, daß diese Spülung nicht genügte und daher eine häufige Räumung von den Schlammmassen vorgenommen werden mußte. Daher wurde nachträglich am Einlauf eine Schützvorrichtung in die Dammbalkenfalze eingebaut, um durch Regelung des Staus jederzeit leicht eine stärkere Durchströmung herbeiführen zu können. Die Bauart erhellt aus der Abb. 18 bis 21 Bl. 67. Den Lageplan zeigt Text-Abb. 75. Das Bauwerk ist auf einem 8 m breiten Betonbett zwischen Spundwänden

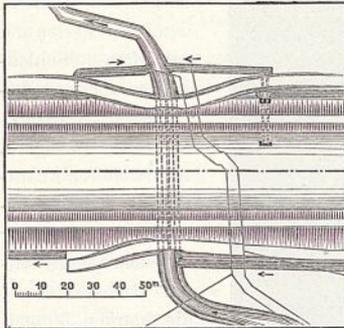


Abb. 75. Lageplan des Landwehrbach-Dükers und Auslasses.

gegründet, wodurch ein möglichst gleichmäßiger, 1,5 kg auf das qcm nicht überschreitender Druck auf den unterlagernden grauen Fließsand erreicht wird. Jede Oeffnung ist tunnelförmig gestaltet, 2,40 m breit und 2,10 m hoch. Der Scheitel liegt 0,95 m unter der hier auf +53,30 vertieften Canalsohle. Die beiden Enden steigen 0,75 m an, sodafs der Ein- und Auslauf in Höhe der vertieften Sohle des Baches (+51,00) liegt. Die Schütztafeln reichen bis 1,40 m über Sohle, werden durch Zahnstangen mit Zahnrädern und versetzbaren Spaken bedient und sind unten zugeschärft und mit Eisenblech beschlagen, um den Schlamm leichter zu durchdringen. Hochwasser liegt auf +52,93 N.N., etwa 0,50 m über dem Gelände. Die Abdeckung der 0,30 m starken Bruchsteingewölbe ist mit Cementputz und Gufasphalt erfolgt; darüber liegt die dichtende Lehmschicht.

Der Düker ist im Jahre 1893/94 erbaut und hat bei 58,30 m Länge zwischen den Stirnflächen 29985 *M* gekostet einschliesslich der nachträglich im Jahre 1897 angebrachten Schützvorrichtung. Die im Abschnitt II. E. c erwähnte Abflusvorrichtung am Landwehrbach-Düker ist als besonderes Bauwerk daneben ausgeführt.

4. Mühlbach-Düker bei Lingen.

Die Baugeschichte des Mühlbach-Dükers bei Lingen beansprucht ein besonderes Interesse, indem das im Jahre 1893

zuerst vollendete und sofort in Betrieb genommene Bauwerk am 29. Juni 1895 durch das Zusammentreffen ungünstiger Umstände so weit zerstört wurde, daß daneben ein vollständig neues Bauwerk errichtet werden mußte. (Lageplan Text-Abb. 76.)

Der Mühlbach entwässert ein Gebiet von 55 qkm im sandigen Hügelland mit durchlässigem Untergrund, dessen Wasserführung zu höchstens 6 cbm/sec ermittelt wurde, und

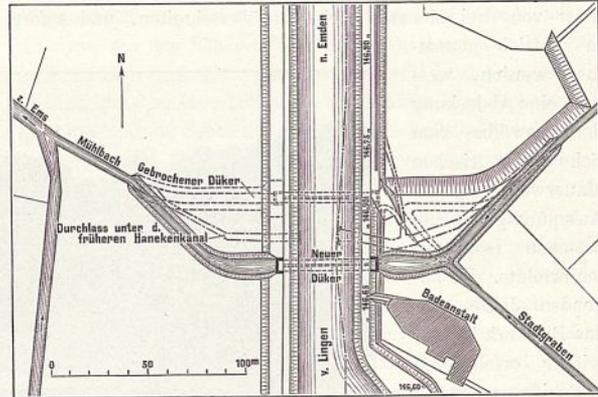


Abb. 76. Lageplan des Mühlbachdükers.

nimmt auch die städtischen Abwässer von Lingen auf. Sein Durchflußquerschnitt mußte nach der Größe des alten Durchlasses unter dem Haneken-Canal zu 5,40 qm bemessen werden, die auf zwei Oeffnungen vertheilt sind, um die bestehenden Vorfluthverhältnisse in diesem, dem Rückstau aus der Ems ausgesetzten Gebiet nicht zu ändern. Das Hochwasser der Ems liegt auf +20,46, der mittlere Sommerwasserstand des Mühlbachs auf +18,14 und seine Sohle auf +17,70; die Canalsohle liegt auf +18,60 und das Gelände im Durchschnitt auf +19,50 N. N. Der Baugrund besteht aus oben dicht gelagerten feinen und unten größeren Sandschichten, die jedoch, wie das heftige Aufquellen bewies, unter Wasser-

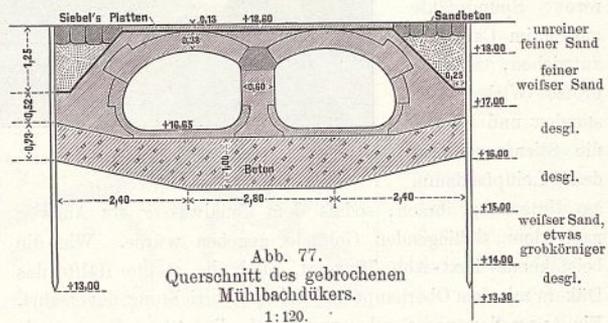


Abb. 77. Querschnitt des gebrochenen Mühlbachdükers. 1:120.

druck stehen. In der Annahme, daß der reine Sandboden, dem gestörten Gleichgewicht durch die Auflast des Bauwerks entzogen, als tragfähig anzusehen wäre, wurde das erste Bauwerk, das, den örtlichen Verhältnissen entsprechend, etwa 15 m nördlich von dem alten Durchlaß unter dem Haneken-Canal angelegt wurde, auf einem durchgehenden Betonbett zwischen Spundwänden nach dem vorstehenden Querschnitt entworfen und ausgeführt (Text-Abb. 77). Der Beton bestand aus 1,5 Theil Cement auf 0,5 Theil Wasserkalk, 5 Th. Sand und 10 Th. Kleinschlag, die Gewölbe waren mit

sparsamer Verwendung von Werksteinen am Kämpfer des Mittelpfeilers und den Stirnflächen als überrollte Bögen in Klinkern mit Cementmörtel hergestellt. Auf der rechten Canalseite am Oberhaupt war die Spül- und Abflavorrichtung in Form von zwei Cylinderschützen mit 1,40 m Durchmesser eingebaut; das Oberhaupt hatte für die günstige Einführung des Wassers eine starke Erweiterung erhalten. Der Bau mußte beschleunigt fertig gestellt werden, um die für die Sperrung der Schifffahrt 1893 im alten Canal festgesetzte Frist von drei Monaten nicht zu überschreiten, und sofort in Betrieb genommen werden, weshalb eine Abdeckung der Gewölbe zum Schutz des frischen Mauerwerks gegen Ausspülung mit Siebelschen Isolirplatten erfolgte. Im folgenden Jahre war das Bauwerk bei der wieder erfolgenden Schiffahrtssperre durch Ablassen des Canals in allen Theilen freigelegt und im ordnungsmäßigen Zustande befunden worden.

Der Zusammenbruch der linken Dükerhälfte in Verbindung mit einem Dambruch ist un-aufgeklärt geblieben. Der Einsturz erfolgte, indem zunächst mehrere Spundpfähle mitten im Canalbett auftrieben, alsdann grofse Wirbel entstanden und hierauf die Stirnmauer mit dem Leinpfaddamm am Unterhaupt brach, sodafs dem Canalwasser ein Ausweg nach dem tiefliegenden Gelände gegeben wurde. Wie die beistehende Text-Abb. 78 zeigt, blieb die rechte Hälfte des Dükers mit dem Oberhaupt und der Spülvorrichtung unversehrt. Ein Ausspülen von Sand, etwa durch die untere Querspundwand oder im unteren Anlauf, ist vorher nicht beobachtet worden. Text-Abb. 78 zeigt den Zustand des eingestürzten Dükers nach erfolgter Freilegung.

Der neue Düker ist ganz unabhängig von dem gebrochenen Bauwerk südlich von dem ehemaligen Durchlaf unter dem alten Haneken-Canal erbaut. Das Betonbett wurde durch Grundpfähle gestützt und die Sohle um 0,60 m tiefer auf + 16,00 N.N. gelegt, damit über den Gewölben und deren Abdichtung mit Siebelschen Bleiplatten noch die 0,40 m starke Thonschicht mit 0,20 m Sandabdeckung durchgeführt werden

konnte. Aufer den beiden Endquerspundwänden sind noch unter der inneren Leinpfadböschung zwei Querspundwände mit 7 m langen Flügelwänden hergestellt und die Spundwände mit einander und mit dem Mauerwerk verankert. Die Entlastungsvorrichtung ist in der früheren Weise wieder angeordnet; der Hub der Cylinder, die aus einem 5 mm starken Blechmantel hergestellt sind, erfolgt durch eine fest mit dem Cylinder verbundene Schraubenspindel, deren Mutter durch einen aufgesetzten Drehschlüssel bedient wird. Durch ein innen liegendes Gegengewicht wird die Drehung erleichtert.

Der obere Einlauf ist ohne Erweiterung sanft ansteigend in Höhe + 16,52 ausgeführt, um die Möglichkeit einer späteren Vertiefung des Oberlaufs offen zu halten. Der mitgeführte Sand des Mühlbachs soll sich in dem verbreiterten und vertieften Sohlenbecken vor der wehrartigen Einlaufschwelle ablagern. Alle weiteren Anordnungen, wie die besonders sorgfältig und sicher hergestellten Bachanschlüsse, die starken Flügelmauern an den Häuptern und die Dichtung der aus feinem Sand geschütteten Dämme mit Thonkern, ergeben die Abb. 1 bis 6 Bl. 68.

Das Bauwerk, vom September 1895 bis dahin 1896 ausgeführt, ist 52,8 m zwischen den Stirn-



Abb. 78. Mühlbach-Düker nach dem Einsturz. September 1895.

flächen lang und hat unter Anrechnung des Werthes der von dem gebrochenen Düker wiederverwandten Werksteine und Cylinderschützen 99895 \mathcal{M} gekostet. Der gebrochene Düker hatte nur einen Kostenaufwand von 56088 \mathcal{M} erfordert; der Schaden, der durch den Bruch an Privateigenthum verursacht wurde, war nur gering, weil das Wasser nach kurzem Lauf die Ems erreichte und dazwischen nur minderwerthiges Gelände durchströmte.

5. Kleuterbach-Düker in Kil. 42,37.

Auf besonders ungünstigem Baugrund, der bis zur Tiefe von 12 m unter dem Gelände aus Moor, Senkel und Fliefsand bestand, mußten die größeren Düker in der Nähe der Wasserscheide zwischen dem Rhein- und Emsstromgebiet bei Senden, der Kleuterbach-, Nonnenbach- und Stever-Düker er-

baut werden. Ihre Bauart auf Pfahlrost unter Einschränkung des Canalquerschnittes auf die bei den Strafsenbrücken und Brückencanälen festgesetzten Abmessungen mit nur 2,0 oder 2,50 m breitem Leinpfad zeigen die Abbildungen 14 bis 17 Bl. 67. Den Lageplan giebt Text-Abb. 79. Bei diesem in Klinkermauerwerk auf Rostbelag ausgeführten Bauwerk, dessen

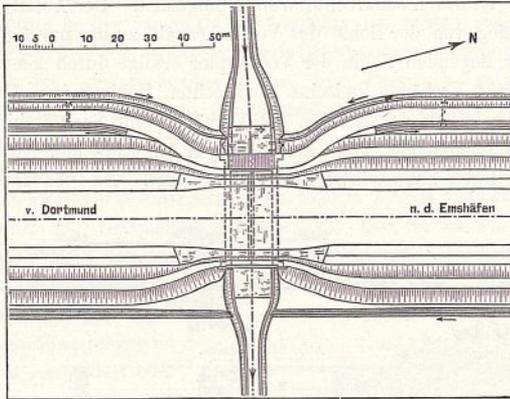


Abb. 79. Lageplan des Kleuterbach-Dükers.

Durchflußquerschnitt dem Entwässerungsgebiet von 111,6 qkm entsprechend auf 29,2 qm festgesetzt wurde, ist der Einlauf an die 0,80 m vertiefte Bachsohle anschließend fallkesselartig mit ausgerundeter Sohle gestaltet. Der Auslauf wurde, um zur Herabminderung des Staus den sonst üblichen etwa doppelt so großen Aufsteigeschacht zu ersparen, mit der Steigung von 40 Grad und ausgerundeten Uebergängen angelegt, sodafs sich der rechnermäßige Stau für höchstes Hochwasser (mit 0,45 cbm f. d. qkm beobachtet) zu 0,35 m ergibt. Vor dem Mittelpfeiler ist ein Eisbrecher aufgestellt und über den oberen Einlauf eine Parallelwegbrücke von 4,50 m Breite geführt. Der in den Jahren 1894 bis 1896 ausgeführte Düker kostete bei 31 m Baulänge zwischen den Stirnflächen 146 600 M.

6. Emscher-Düker in Kil. 3,07 des Zweigcanals nach Herne.

Mit einer gröfseren, 600 m langen Verlegung des Flußlaufs und des Umfluthcanals der dicht

oberhalb gelegenen Mühle bei Henrichenburg ist der Düker für die Emscher verbunden (vgl. den Lageplan Text-Abb. 80). Für die Anordnung und Lage ist die Rücksicht auf möglichste Ersparnis an Erdarbeiten maßgebend gewesen. Obwohl hier die Oertlichkeit es zugelassen hätte, einen Theil des Hochwassers von oberhalb der Mühle her in den Canal aufzunehmen, ist von einer dauernden Anlage zur Umgehung etwaiger Entschädigungsansprüche der Unterlieger abgesehen worden. Der höchste Wasserstand der Emscher

liegt auf + 57,15 N.N., also 1,15 m über dem Peil der Haltung; die Sohle im Mittel auf + 53,00. Die größte Hochwassermenge ist nach dem 234 qkm großen Niederschlagsgebiet zu 89 cbm (380 l/qkm) angenommen und danach der Querschnitt des Dükers zu 58,9 qm bemessen, um den Stau unterhalb der Mühle möglichst einzuschränken. Dieser Querschnitt ist auf drei Oeffnungen mit korbboogenartigem Querschnitt von je 8 m Lichtweite so vertheilt, dafs die mittlere von 20,7 qm bei gewöhnlichen Wasserständen zur Wasserabführung dient, und die beiden seitlichen mit je 12,1 qm nur bei höheren Wasserständen durchströmt werden (Abb. 13 bis 17 Bl. 68). Zu diesem Zweck ist der Querschnitt im Anschluss an den Düker als sogenannter Doppelquerschnitt gestaltet und die Sohle des oberen Querschnitttheils auf Mittelwasserhöhe (+ 54,52 N.N.) gelegt. Dementsprechend liegen auch die Rücken der Einlaufschwelle. Ueber der Mittelöffnung hat die Canalsohle zwischen den jederseits 2,25 m starken Leinpfadmauern eine Breite von 18,50 m, sodafs die Gesamtlänge des Mittelgewölbes 23 m beträgt. Ueber den Seitenöffnungen sind die Stirnmauern flügelartig mit 18 m Halbmesser ausgebogen, und die Stirnen der Gewölbe gleichfalls um 3 m vorgezogen. Die Einfallschächte sind ähnlich wie beim Kleuterbach-Düker mit ausgerundeter Sohle und am Auslauf schrägansteigend hergestellt und haben etwa doppelten Dükerquerschnitt erhalten. Der Stau beträgt danach rechnermäßiger bei höchstem Hochwasser 22 cm und bei bordvollem Niedrigwasserquerschnitt etwa nur 3 cm. Die Emscher hat hier ein Gefälle von rd. 1:2000. In der Leinpfadmauer am Unterhaupt über der Mittelöffnung sind drei Rohre von je 0,50 m Durchmesser zur gelegentlichen Entleerung der Endstrecke des Canals bis zum nächsten Sperrthor in Kil. 2,57 eingebaut, die mit einem Absperrschieber und beiderseitigen Klappen verschlossen sind. Die Bauausführung des Dükers machte anfänglich wegen der Größe der Baugrube zwischen den Spundwänden von 32,80 zu 37,20 m und der bis zum festeren Mergel, etwa auf 7 m unter Gelände anstehenden Fliefs- und Thonschichten einige Schwierigkeiten, weil theils die Haltbarkeit des mit 1,75 m Stärke veranschlagten Betonbetts bei

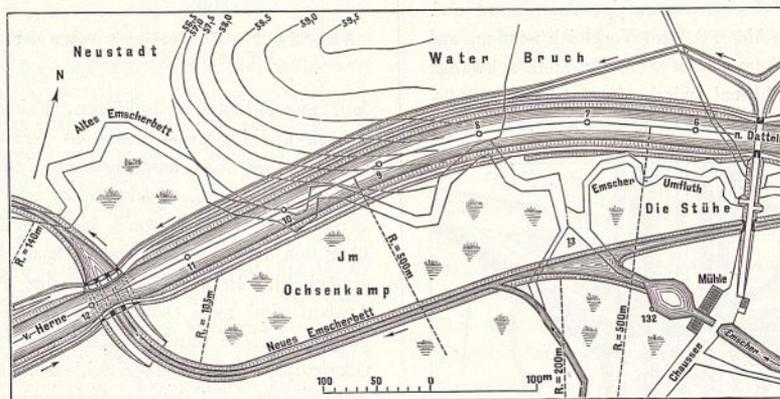


Abb. 80. Lageplan des Emscher-Dükers.

starkem Wasserdruck zweifelhaft erschien, theils weil es nicht gelang, die 20 cm starken hölzernen Spundwände bis unter die beabsichtigte Betonsohle in den festen Mergel einzutreiben. Daher wurden eiserne Spundwände aus U Eisen (altes Waggonprofil Nr. 30, s. Text-Abb. 81) geschlagen und der Boden dahinter beseitigt. Beim Leerpumpen zeigte sich dann der Wasserandrang so gering, dafs im Trocknen betonirt und

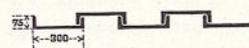
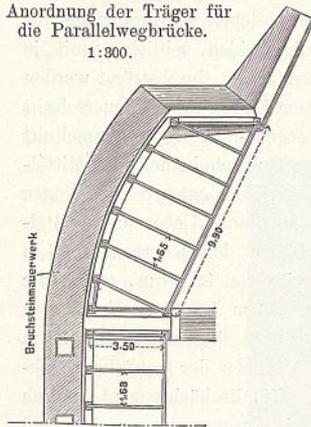


Abb. 81. Grundriß der eisernen Spundwand.

daher die Betonstärke auf 1 m eingeschränkt werden konnte. Die Gewölbe und alles übrige Mauerwerk ist aus Ruhrkohlen-sandstein in Cementmörtel ausgeführt. Ueber den Auslauf führt eine sich unmittelbar an den Leinpfad anschließende eiserne Parallelwegbrücke von 3,40 m Breite, deren Grundrifsanordnung nach Text-Abb. 82 erfolgt ist. Für die Mittelöffnung

Abb. 82.
Anordnung der Träger für die Parallelwegbrücke.
1:300.



sind Nothverschlüsse am Ende der Zwischenpfeiler in beiden Häuptern ähnlich wie bei den Schleusen als Nadelverschlüsse vorgesehen. Die Dichtung der Gewölbe und der Stirnmauern besteht hier nur aus Cementputzschichten und einer Ziegelflachsicht auf den Gewölberrücken.

Der Düker ist in der Zeit von August 1894 bis Mai 1896 erbaut und hat im ganzen 220 628 *M* gekostet; 1 qm der 8,50 m hohen eisernen Spundwand kostete 29,30 *M*. Die Kosten für die Verlegung

der Emscher sind in dem Gesamtbetrage nicht mit enthalten, ebensowenig die Böschungsbefestigung der inneren Canalanschlüsse.

7. Der Düker im Fehntjer Tief bei Emden.

Die im Abschnitt II erörterte Neuregelung der Binnenentwässerung bei Emden machte die Unterführung des neuen Vorfluthcanals unter dem Fehntjer Tief erforderlich, da eine Störung der auf letzterem betriebenen lebhaften Binnenschiffahrt unter allen Umständen vermieden werden mußte. Der demgemäß an der Kreuzungsstelle erbaute Düker weist nach den Abb. 7 bis 12 Bl. 68 eine eigenartige Anordnung auf. Den Lageplan zeigt Text-Abb. 83. Im Vergleich zu dem auf - 0,91 liegenden Normalstande des Fehntjer Tiefs schwankt der Wasserstand im Vorfluthcanal zwischen + 1,14 und + 0,64 N.N.*) Der Querschnitt des Dükers zeigt zwei rechteckige

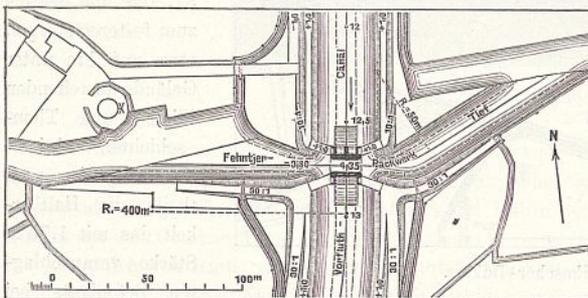


Abb. 83. Lageplan des Dükers im Fehntjer Tief.

Öffnungen von je 4 m Breite und 3 m Höhe, welche durch eine 2 m starke Zwischenwand getrennt sind. Aehnlich wie bei der Unterführung des Vorfluthcanals unter dem Oberhaupt der Borssumer Schleuse (vgl. oben Seite 449) ist die Decke des Dükers aus I-Trägern mit dazwischen eingeschobenem unten verputzten Basaltlavaplaten hergestellt. Die I-Träger

*) Vgl. die Fußnote S. 63.

sind gegen den bei höheren Wasserständen im Vorfluthcanal auftretenden Wasserüberdruck mit dem Mauerwerk verankert. Das auf 2 m starkem Betonbett zwischen Spundwänden auf festem Sandboden gegründete Bauwerk ist aus Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung hergestellt und mit Basaltlavaplaten abgedeckt. Das 7 m breite Bett des übergeführten Fehntjer Tiefs ist durch senkrechte Wände eingefasst. Der Abfall und Aufstieg von der Sohle des Vorfluthcanals zu der um 3,63 m tiefer liegenden Sohle der Vorhäufer erfolgt durch geneigte hölzerne Vorböden zwischen senkrechten Bohlwänden. Unter und zwischen den Holmen der Vorböden sind Senkfaschinenlagen eingebracht. Die Ausrundungen am Ein- und Auslauf sind durch Sandsteinwerksteine eingefasst. An den Haupt-

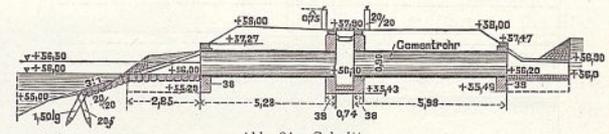


Abb. 84. Schnitt.

Abb. 85. Grundrifs.

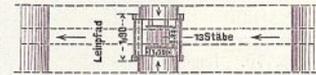


Abb. 84 u. 85. Grabeneinlaß in der freien Strecke bei Kil. 47,54.

körper des Dükers schlossen sich vier Flügel an, welche aus je zwei Spundwänden mit darauf gesetztem eisernen Ständerwerk und eingespantten Gewölbekappen, 1/2 Stein stark, bestehen. Gegen die Flügel laufen die Böschungen

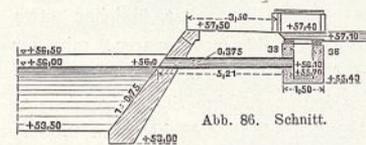


Abb. 86. Schnitt.

Abb. 87. Grundrifs.

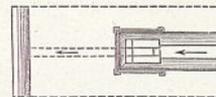


Abb. 86 u. 87. Grabeneinlaß neben der Brücke bei Kil. 48,24.

einerseits des Vorfluthcanals, andererseits des Fehntjer Tiefs an. Die Regelung des Wasserablaufs erfolgt durch am Ein-

lauf angeordnete Rollschützen, welche nach beiden Seiten kehren und im wesentlichen in derselben Weise eingerichtet sind wie die oben beschriebenen Umlaufschützen der Oldersumer Seeschleuse. Dadurch ist eine Anfüllung der unteren Strecke des Vorfluthcanals bis zum Nefserlander Siel auch über den Peil des Ems-Jade-Canals hinaus zu Spülzwecken ermöglicht. In der Seitenwand des Fehntjer Tiefs über dem Auslauf sind zwei Öffnungen von je 3,30 qm Größe ausgespart, welche durch Gleitschützen, ähnlich denjenigen am Oberhaupt der Borssumer Schleuse, abgeschlossen sind. Sie dienen dazu, bei hohem Binnenwasserstande das Fehntjer Tief nach der meist Niedrigwasser haltenden unteren Strecke des Vorfluthcanals entlasten zu können. Ueber den Einlauf des Dükers führt eine 4 m breite Leinpfad- und Wegebrücke. Der einfache Bohlenbelag ruht auf I Eisen.

Die Ausführungskosten des im Jahre 1895 bis 1896 erbauten Dükers beliefen sich auf 150 600 *M*.

d) Ein- und Auslässe.

Ueber die bauliche Ausführung der großen Zahl von Grabeneinlässen unter dem Leinpfad, die theils mit Seitendurchlässen unter Parallelwegen oder mit Rampen-

canälen bei den Brücken in Verbindung stehen, ist im allgemeinen zu bemerken, daß hierfür vorwiegend mit Gefälle verlegte Cementrohre verwandt sind von kreisrunder oder ovaler Form, entweder einzeln oder zu mehreren neben einander mit Weiten von 0,3 bis 1,0 m. Die Einläufe sind, soweit sie schachtartig auszubilden waren, entweder mit Gittern abgedeckt oder mit Geländern geschützt. Die Ausmündung in der inneren Canalböschung ist, soweit sie, wie unter den Brücken, in durchgehende Befestigungen einschneidet, durch ein entsprechendes Form- und Pafsstück gebildet, anderenfalls ebenso wie der Einlauf als ein kleines Haupt mit Flügeln und gepflasterter Sohle gestaltet, die in die Neigung 1:3 übergeleitet und nöthigenfalls noch gegen eine Holzschwelle mit untergerammten 1,50 m langen Pfählen abgestützt ist. Beispiele zeigen die Text-Abb. 84 bis 87. Bei höherer Lage des Einlasses über dem Canalwasserspiegel ist die Ausmündung auch cascadenförmig gestaltet, wodurch Wirbelbildungen und Wasserbewegungen im Canal vermindert oder vermieden werden.

Bei größeren Gräben und den beiden mehrerwähnten Bächen, die ganz in den Canal aufgenommen werden, sind gemauerte Bauwerke mit eisernen Leinpfadbrücken ausgeführt, bei denen das Wasser über eine erhöhte Einlaufschwelle geführt wird, sodafs das vertiefte Becken vor der Schwelle

einen Schlammfang zur Ablagerung mitgeführter Sinkstoffe bildet. Die Lichtweite ist entweder nach in der Nähe vorhandenen Durchlässen oder durch Rechnung bestimmt, wobei größere Einströmungsgeschwindigkeiten als etwa 1 m nicht angenommen werden sollten. In Abb. 23 und 24 Blatt 67 ist der 2,70 m weite Einlaß eines zum Zufußgebiet der Emscher gehörigen größeren Grabens in Kil. 1,7 des Herner Zweigcanals mit Cascadenauslauf und Nothverschluss durch Dammbalken, in Abb. 25 und 26 Bl. 67 der Einlaß des Offerbaches mit 2,40 m Weite in Kil. 50,87 dargestellt, welch letzterer des senkeligen Untergrundes wegen eine Betongründung zwischen Spundwänden erforderte und 10 645 *M* Kosten verursacht hat. Zwei weitere kleine Einlässe zeigen die Text-Abb. 84 bis 87. Im ganzen sind auf der Haupt- und Mittellandhaltung des Canals 124 Stück Einlässe ausgeführt. — Für die Entlastung und Entleerung des Canals kommen, wie schon im Abschnitt II, E. c hervorgehoben ist, nur die größeren mit Ausnahme der Abflavvorrichtung zum Landwehrbach und Aalbach durchweg mit anderen Bauwerken verbundenen Grundablässe in Betracht. Indem wegen der übrigen Abflavvorrichtungen auf die betreffenden Bauwerke verwiesen werden kann, sollen hier als Beispiele nur der Auslaß zum Landwehrbach und der Cascadenauslaß zur Ems kurz behandelt werden.

1. Auslaß am Landwehrbach, Kil. 7,97.

Der Auslaß dient zur Entleerung der Canalstrecke von Herne bis zum Sicherheitsthor beim Emscher-Düker, sofern dieselbe wegen zu hoher Wasserstände der Emscher nicht an diesem Düker vorgenommen werden kann. Das in den Text-Abb. 88 bis 90 dargestellte Bauwerk liegt im rechten Leinpfaddamm 38 m neben dem Landwehrbach-Düker (vgl. den Lageplan Text-Abb. 75) und entwässert durch einen Parallelwegdurchlaß mit kurzem Anschlußgraben in den Unterlauf des Landwehrbaches. Es besteht aus zwei gußeisernen Flanschenrohren von 0,50 m Durchmesser, die zwischen den massiven Häuptern mit Gefälle 1:100 am Einlauf 3 m unter Canalpeil verlegt und im Anschluß an die Streckendichtung mit Lehm umstampft sind. Ihr Verschluss erfolgt durch Wasserschieber, die in den massiven Auslaufkammern liegen, und außerdem zur Sicherung durch Klappen am Einlauf, bei denen kleine Löcher ein

Leerlaufen des Rohres bis zum Absperrschieber verhindern sollen. Die Ausmündung ist nach unten gebogen, um die lebendige Kraft des ausströmenden Wassers möglichst abzuschwächen. Die Flanschenrohre wurden gewählt, weil sie sich besser dichten lassen und die Gefahr der Bildung von Wasseradern geringer ist als bei Muffenrohren. Die Sohle und Böschungen am Ein-

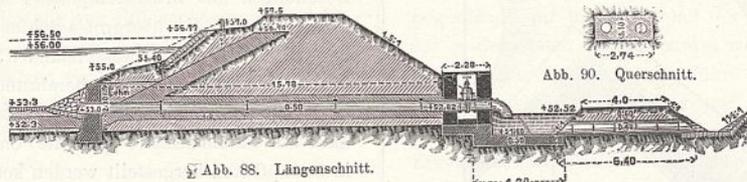


Abb. 88. Längenschnitt.

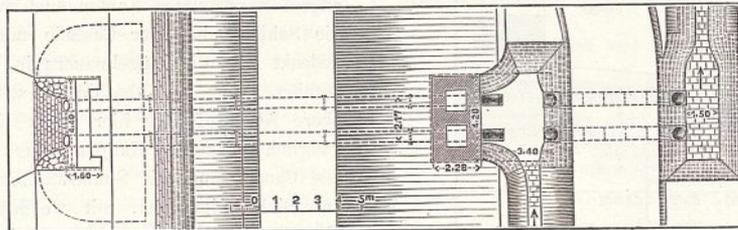


Abb. 89. Oberansicht.

Abb. 88 bis 90. Entleerungsvorrichtung am Landwehrbach.

und Auslauf sind vertieft und abgeplastert. Die Ausführungskosten betragen 7300 *M*.

2. Der Cascadenauslaß an der Ems, Kil. 78,90.

Die in den linken Uferpfeiler des Sicherheitsthores am Emsübergang eingebaute Entlastungsvorrichtung in Verbindung mit der Cascade und Vorfluthanlage nach der Ems ist so eingerichtet, daß bei geschlossenem Thor jede der anschließenden Strecken für sich abgelassen werden kann. Das eigenartige Bauwerk ist in Abb. 15 bis 20 Bl. 65 dargestellt. Die Oertlichkeit erhält aus Text-Abb. 70; die Grundrissanordnung zeigt Text-Abb. 91. Für die obere Strecke bis zur Schleuse Münster dient ein Ausfluscanal mit eiförmigem Querschnitt von 0,80 zu 1,20 m und 0,73 qm; für die untere, den Haupttheil der Mittellandhaltung bildende Strecke zwei Abfluscanäle von denselben Abmessungen. Diese Canäle sind durch einfache eiserne Gleitschützen abgeschlossen und münden in einen in den gewachsenen Boden gelagerten, 38,50 m langen Sammelcanal von tunnelförmigem Querschnitt, 3,5 qm groß. Außerdem sind vor den Nischen, aus welchen die Canäle abzweigen, durch Blechwände bis zur Höhe des angespannten Wasserstandes Ueberläufe von 2,25 und 4,50 m Breite hergestellt; zur Entleerung sind

Grundsützen eingebaut. Die Canalsohle liegt auf + 47,30 N.N. Die Abfluscanäle sind mit einem Gefälle von 1:200 angelegt, sodafs an der Mündung des Sammelcanals die

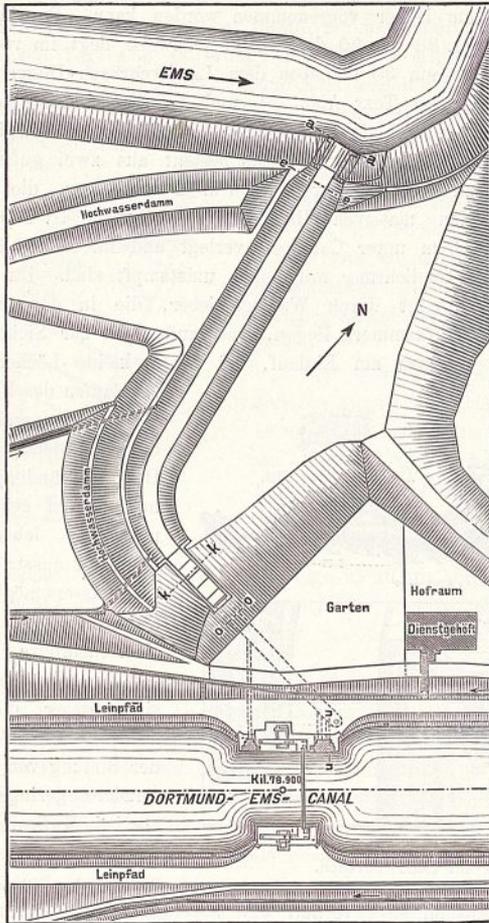


Abb. 91. Lageplan des Sicherheitsthores mit Entlastungsanlage in Kil. 78,9.

Höhe + 45,35 N.N. erreicht wird. Der weitere Abstieg zum Niedrigwasser der Ems auf + 35,80 N.N. erfolgt auf dem steilen Abhang stufenförmig bis zur mittleren Höhe des Vorgeländes von + 40,50 N.N., in welches der Vorfluth-

graben im Mittel 2,50 m tief eingeschnitten ist. Dieser Graben ist mit einem Knick von fast 90° geführt, sodafs er möglichst in der Richtung des Stromstriches der Ems ausmündet. Der Absturz in das Flußbett wird durch einen wehrartigen, mit Flügeln eingefalsten Einbau mit Abfallboden gebildet, da durch etwaiges tieferes Einschneiden des Grabens in den ohne weitgehende Sicherung nicht standfesten unterlagernden Triebsand Kostenersparnisse nicht zu erwarten waren.

Bei den bedeutenden Wassermassen bis zu 13 cbm in der Secunde, ist die möglichst zweckmäßige, d. h. der Entwicklung allzugroßer Wassergeschwindigkeit entgegenwirkende Form der Abfallstufen an verschiedenen, im Maßstab 1:16 der natürlichen Größe ausgeführten betriebsfähigen Modellen erprobt und dementsprechend die einzelne Stufe mit rückwärts geneigter Oberfläche und geböschter Vorderfläche zur Ausführung gebracht. Dem in der Sohle und den 1½ fachen Böschungen mit Bruchsteinpflaster auf Beton befestigten Abflusgraben ist die übergroße Sohlenbreite von 4 m gegeben, um bei niedrigen Emswasserständen, wo die Sohle frei liegt, die Abflusgeschwindigkeit herabzumindern.

Der Baugrund besteht aus gutem tragfähigen Sand, sodafs die Sammelcanäle und die Cascade ohne Spundwände in Stampfbeton hergestellt werden konnten. Die dem Wasseranriff ausgesetzten Kanten sind mit Werksteinen eingefalst, die Sohlenflächen der Cascade mit Klinkerrollschichten abgedeckt und die Flügelmauern in Bruchsteinmauerwerk ausgeführt. Nur das Abschlussbauwerk an der Ems und der obere Abschluß des hier durch einen Einsteigeschacht zugänglich gemachten Hauptsammlers gegen die Innenböschung des Canals sind mit Spundwänden gesichert. Der Pfeiler des Sicherheitsthores, mit welchem die Ausfluscanäle unmittelbar zusammenhängen, entspricht in seinen Anordnungen den übrigen Thorpfeilern, sodafs in dieser Hinsicht auf die im nächstfolgenden Abschnitt beschriebenen Sicherheitsthore hingewiesen werden kann.

Die Bauausführung dieses Auslasses fällt in die Zeit von 1898 bis Anfang 1899. Die Baukosten, ausschließlich der mit dem Sicherheitsthor verbundenen Sammelcanäle, betragen etwa 90 000 M.

Abb. 1 Bl. 69 zeigt den Auslass im Betrieb.

(Fortsetzung folgt.)

Ueber eine bemerkenswerthe Gattung von Bogenlinien,

ihre Anwendung für hintermauerte Brückengewölbe und ihre Bedeutung in der Hydrostatik.

(Alle Rechte vorbehalten.)

1. Vorerläuterungen.

Im Jahrgange 1892 (S. 74 bis 106) der „Zeitschrift für Bauwesen“ ist die Theorie der „hintermauerten“ Bögen aufgestellt worden. Es wurde gezeigt, dafs derartige Bögen, mit denen man in Wirklichkeit fast ausschließlich zu thun hat, wesentlich anderen Gleichgewichtsbedingungen unterliegen, als seither angenommen wurde, dafs die übliche Betrachtung der Stützlinsen als „freie Kettencurven“ sich nur auf jenen vereinzelt Fall des Gleichgewichtes bezieht, in welchem von der festen Beschaffenheit und demgemäß aus-

stiefenden Wirkung der Hintermauerung oder Uebermauerung der Gewölbe abgesehen wird, dafs Halbkreisbögen und Korbbögen entgegen den bisherigen Annahmen als durchaus zweckmäßige Gewölbelinien anzusehen sind, dafs endlich die Auffassung, wonach der Gewölbdruck unter allen Umständen vom Scheitel nach den Kämpfern hin zunehmen müsse, nicht allgemein zutrifft. Gemäß diesen Betrachtungen tritt die Frage nach der Gestalt der für eine gewisse Belastung zu wählenden Bogenlinie aus dem bisherigen Vordergrund mehr in den Hintergrund zurück. Es handelt sich vielmehr

darum, für eine beliebige Bogenlinie mit Bezug auf ihre Oberlast die Beschaffenheit und Stärke der Hintermauerung so zu finden, dafs letztere als Widerlager geeignet ist, durch Abgabe eines im Bereiche der Pfeilhöhe stetig wirkenden seitlichen Gegendruckes den Bogen in seiner Lage festzuhalten und im Vereine mit der Schwerkraft eine der Bogen-gestalt entsprechende Drucklinie hervorzubringen. Weiterhin tritt dann noch die Ermittlung der Bogenstärke an einzelnen Stellen und die Berechnung der nach unten hin fortgesetzten Widerlager hinzu.

In der genannten Abhandlung ist sodann denjenigen Bögen, in welchen der Druck vom Scheitel bis zu den Kämpfern hin unverändert bleiben soll, deren Mauerstärke somit eine gleichmässige sein darf, eine besondere Aufmerksamkeit zugewandt worden; auch sind einige Andeutungen über eine besondere Art von Bogenlinien gemacht, bei denen unter Beibehaltung dieser Bedingung die Oberlast wagerecht abzugleichen ist. Es ist gezeigt worden, dafs für diesen Fall, welcher z. B. auch der Belastung von Brückenbögen entspricht, die Gewölbelinien sich als Curven gestalten, deren oberer Verlauf sich elliptischen Bögen stark nähert, während weiterhin eine Abweichung stattfindet. Die nähere Bestimmung dieser Curven, welche überdies ein gefälliges Aussehen besitzen, soll nunmehr erfolgen.

Vorweg wird bemerkt, dafs es sich selbst bei einer bestimmten Scheitellast nicht um eine einzelne Curve, sondern stets um eine Curvenschar handelt, welche je nach dem Werthe einer in der Gleichung vorhandenen Zahl des Moduls, im einzelnen gemäfs Text-Abb. 1 einen verschiedenen Verlauf nimmt, in ähnlicher Weise, wie Ellipsen oder Parabeln je nach dem Moduln von einander verschieden sind. Legt man somit der Höhe der Scheitellast den Werth = 1 bei, oder mit anderen Worten, wählt man den Mafsstab der Zeichnung derartig, dafs die Höhe der Scheitellast die Einheit des Mafsstabes bildet, so wird beispielsweise die Länge r des im Scheitel angenommenen Krümmungshalbmessers als Modul gelten können, aus welchem die Spannweite und die Pfeilhöhe des Bogens hervorgehen. Dieser Modul r entspricht sodann auch dem unverändert bleibenden Drucke im Bogen, da bekanntlich dieser in allen Fällen im Scheitel dem Producte aus Lasthöhe und Krümmungshalbmesser gleich ist. Er bedeutet ferner, wie weiterhin gezeigt wird, die auf die gesamte Bogenhälfte bis zum Kämpfer f in Text-Abb. 2 einwirkende Last; endlich stellt er auch die Summe der von der Hintermauerung einer Bogenhälfte zu leistenden wagerechten Widerstände dar, welche sodann als gesamter Gegendruck sich auf die unteren Theile des Widerlagers übertragen und dort in gleicher Weise zur Geltung kommen, wie bei einem Kettenlinienbogen die an den Kämpfern wirkenden wagerechten Einzelkräfte.

Weiterhin wird in vorliegender Abhandlung gezeigt, auf welchem Wege für technische Zwecke zur Uebersicht eine Schar von Curven in ungefährender Gestalt sich zeichnen läfst, wie sodann die Coordinaten einer gewählten Curve bis auf vier oder fünf Decimalen zutreffend, somit für technische Zwecke bereits übermäfsig genau, berechnet werden können. Das zeichnerische Verfahren nach Art der Stützlilienbildung

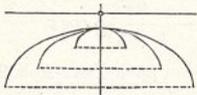


Abb. 1.

soll hierbei ausgeschlossen bleiben, da es trotz größter Sorgfalt sehr ungenau, mithin unbrauchbar ist, wie solches, wenn auch nicht in dem Mafse, bei allen derartigen Zeichnungen der Fall sein wird.

Da die Tafeln der elliptischen Integrale erster und zweiter Hauptgattung, auf welche der Ausdruck für die Abscissen der Curven sich in endgültiger Gestalt zurückführen läfst, nicht in genügendem Umfange berechnet sind, wird man sich besser des angegebenen Verfahrens bedienen. In den Werken von Legendre sind zwar einige Tafeln obiger Integrale enthalten, welche auszugsweise in dem „Taschenbuch der Mathematik“ von W. Ligowski (Verlag von Ernst u. Sohn) abgedruckt sind; indessen gewähren diese Tafeln, da ein doppelter Eingang, für den Modul und für die Amplitude, mithin auch eine zweifache Einschaltung stattfinden muß, in Anbetracht des geringen Umfanges wenig Anhalt. Der Vollständigkeit halber ist jedoch unter 5 der Weg gegeben, wie die Ausdrücke für die Abscisse und die Bogenlänge auf die Endgestalt der elliptischen Hauptintegrale der beiden ersten Gattungen sich zurückführen lassen; sodann sind die Endergebnisse aufgeführt und später rückläufig bewiesen, wobei der Modul r auf den elliptischen Modul k zurückgeführt ist und auch die anderen nicht transcendenten Ergebnisse hinsichtlich des neuen Moduls und der neuen Amplitude umgestaltet worden sind.

2. Gleichung und Eigenschaften dieser Curven.

Die fraglichen Curven finden nicht ihren Abschluss an den Bogenkämpfern f in Text-Abb. 2, sondern sie bilden noch eine Schleife, von deren tiefstem Punkte aus sie symmetrisch wieder aufsteigen und in dieser Weise stetig verlaufen. Für die Anwendung als Gewölbelinie kann nur derjenige Theil in Frage kommen, welcher sich vom oberen Scheitel bis zu demjenigen Punkte erstreckt, bei welchem die Tangente sich zum ersten Male lothrecht richtet; weiterhin würden die Belastungsverhältnisse nicht mehr zutreffen. In ihrem weiteren Verlaufe bis zum tiefsten Punkte der Schleife entspricht die Curve einer Aufgabe der Hydrostatik, welche später behandelt wird.

Die zugehörige Gleichung bestimmt sich aus der in der vorerwähnten Abhandlung vom Jahre 1892 nachgewiesenen Bedingung, wonach in Bögen von gleichbleibendem Drucke das Product aus jedesmaliger Lasthöhe und jedesmaligem Krümmungshalbmesser unverändert bleiben soll. Da hier die obere Lastgrenze wagerecht abgeglichen sein soll, wird sie als Abscissenachse eingeführt. Vgl. Text-Abb. 2.

Die Bedingungsgleichung lautet also:

$$1) \quad y \cdot \rho = m^2 = y_0 \cdot \rho_0 = 1 \cdot r = r.$$

Denn nach den Ausführungen unter 1 sollte die Lasthöhe y_0 im Scheitel = 1 gesetzt, der dortige Krümmungshalbmesser mit r bezeichnet und als Curvenmodul eingeführt werden. Je größer der Modul r ist, um so gestreckter gestaltet sich die Curve, je kleiner er ist, um so mehr nähert sie sich wegen zunehmend geringer Verschiedenheit der Krümmungshalbmesser ρ der Kreislinie. Für den Modul „Null“ verschmilzt sie zu einem Punkte, der hier als ein Kreis mit dem Halbmesser „Null“ aufzufassen ist, weil gemäfs Gleichung 4) die Ordinate den beständigen Werth = 1 annimmt. Demnach müßte die Oberlast unendlich groß sein,

wenn die Bedingung 1) für irgend einen Kreisbogen mit dem Halbmesser r zutreffen sollte.

Zu jedem Coordinatenpaare x und y gehöre der Winkel τ der Tangente und der X -Achse, welcher im Scheitel mit x

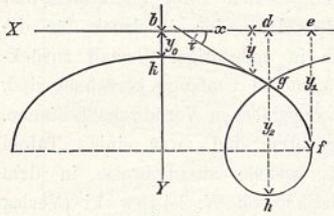


Abb. 2.

verschwindet und in die Rechnung als unabhängig veränderliche Größe eingeführt wird. Die Lage der Achsen ist also gegenüber derjenigen in der Hauptabhandlung der einfacheren Betrachtung

wegen geändert worden. Bedeutet nun ds das Bogenelement, so wird

$$\left. \begin{aligned} dy &= ds \cdot \sin \tau = r \cdot \sin \tau \cdot d\tau \\ dx &= ds \cdot \cos \tau = r \cdot \cos \tau \cdot d\tau \end{aligned} \right\} \text{vgl. Text-Abb. 2,}$$

oder unter Hinzuziehung der Gleichung 1)

$$2) \quad dy = \frac{r}{y} \cdot \sin \tau \cdot d\tau,$$

$$3) \quad dx = \frac{r}{y} \cdot \cos \tau \cdot d\tau.$$

Aus der ersten Differentialgleichung ergibt sich

$$\frac{y^2}{2} = -r \cdot \cos \tau + C.$$

C bestimmt sich aus dem Nullwerthe von τ , wo $y = 1$, als $C = \frac{1}{2} + r$, wonach

$$y = \pm \sqrt{1 + 2r - 2r \cdot \cos \tau}.$$

Das doppelte Vorzeichen bedeutet, daß eine gleichartige Curve auch oberhalb der X -Achse als Spiegelbild gedacht werden darf; die Ordinate werde somit als absolute Größe aufgefaßt, wonach

$$4) \quad y = \sqrt{1 + 2r} \cdot \sqrt{1 - \frac{2r}{1 + 2r} \cdot \cos \tau}.$$

Die Ausscheidung des ersten Factors ist für die weiteren Entwicklungen zweckmäßig; er stellt übrigens die Größe der Ordinate y_1 am Kämpfer dar, wo $\tau = \frac{\pi}{2}$ ist, während die Ordinate y_2 am tiefsten Punkte der Schleife, wo $\tau = \pi$ ist, den Werth $\sqrt{1 + 4r}$ annimmt. Auch dieser Werth tritt später auf.

Aus den Gleichungen 3) und 4) folgt:

$$5) \quad x = \frac{r}{\sqrt{1 + 2r}} \cdot \int_0^\tau \frac{\cos \tau \cdot d\tau}{\sqrt{1 - \frac{2r}{1 + 2r} \cdot \cos \tau}}.$$

Hinsichtlich dieses transcendenten Integrals ist unter 1 einiges erwähnt worden; es wird später in der Endgestalt gezeigt, in jetziger Fassung aber für das Näherungsverfahren benutzt.

Von Wichtigkeit ist die Quadratur, um die Bogenbelastung zu finden. Aus den Gleichungen 4) und 5) folgt

$$6) \quad \int_0^\tau y \cdot dx = r \cdot \int_0^\tau \cos \tau \cdot d\tau = r \cdot \sin \tau,$$

wonach die Gesamtlast zwischen dem Scheitel und einem Kämpfer f , also zwischen y_0 und y_1 , gleich r wird, mithin wieder dem Modul gleich ist. Selbstverständlich bedeutet r

hier das Flächenmaß $r \cdot 1$. Ferner ist auch die Fläche $defh$ zwischen den Ordinaten y_1 und y_2 dem Modul gleich, was in hydrostatischer Hinsicht sich später als bedeutsam erweist; denn

$$r \cdot \int_{\frac{\pi}{2}}^\pi \sin \tau \cdot d\tau = -r.$$

Das negative Vorzeichen hat eine weiterhin erwähnte Bedeutung und rührt daher, daß x zwischen den Grenzen $\frac{\pi}{2}$ und π des Winkels τ abnimmt, mithin dx negativ ist.

Da den beiden genannten Flächenräumen das Stück $defg$ zugehört, ist die Fläche $bdgk = gfh$, also dem Inhalt der halben Schleife gleich.

Endlich ergibt sich die Bogenlänge aus

$$ds = \sqrt{dx^2 + dy^2} = \frac{r}{y} \cdot d\tau$$

$$7) \quad s = \frac{r}{\sqrt{1 + 2r}} \cdot \int_0^\tau \frac{d\tau}{\sqrt{1 - \frac{2r}{1 + 2r} \cdot \cos \tau}}.$$

Dieses transcendente Integral wird weiterhin erörtert.

3. Das überschlägige Aufzeichnen der Curven und ihre genauere Berechnung im Wege der mechanischen Quadratur.

Um zunächst zur Uebersicht eine Curvenschar zu zeichnen, würde man die in y und x enthaltenen Ausdrücke

$$\sqrt{1 - \frac{2r}{1 + 2r} \cdot \cos \tau} \quad \text{und} \quad \frac{\cos \tau}{\sqrt{1 - \frac{2r}{1 + 2r} \cdot \cos \tau}}$$

in Abständen von je zehn alten Bogengraden nach Text-Abb. 3 durch Zeichnung darstellen und messen. Man berechne also

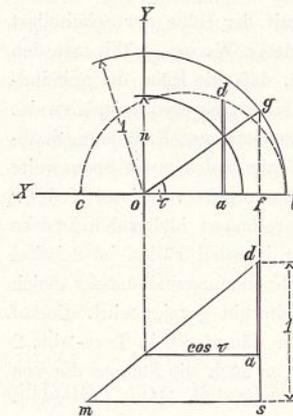


Abb. 3.

die Zahl $\frac{2r}{1 + 2r}$, welche ein echter Bruch ist und mit n bezeichnet werde. Sodann zeichne man aus demselben Mittelpunkte zwei Viertelkreise mit den Halbmessern 1 und n , trage die Winkel τ nach einander von der X -Achse aus auf, zeichne „ $n \cdot \cos \tau$ “ und „ $1 - n \cdot \cos \tau$ “, also oa und ab , trage von a aus die Länge 1 links nach c hin, beschreibe einen Halbkreis über bc und verlängere das zuvor in a gezeichnete Loth bis zum Umfange des letzteren Kreises. Da

bekanntlich $ad^2 = ca \cdot ab = 1(1 - n \cdot \cos \tau)$, wird $ad = \sqrt{1 - n \cdot \cos \tau}$. Die Bildung des Differentialquotienten in dem Integral für x , also von $\frac{\cos \tau}{\sqrt{1 - n \cdot \cos \tau}}$, geschieht hierauf unterhalb, wie ersichtlich ist, als Linie ms .

Während man nun gemäß Gleichung 4) die einzelnen Ordinaten y durch Multiplication der für ad gemessenen Längen mit dem Factor $\sqrt{1 + 2r}$ erhält, muß die Bestimmung der Abscissen durch Addition der aus den Differential-

quotienten und aus $\mathcal{A}\tau$ gebildeten Flächenstreifen in bekannter Weise erfolgen. Wenn demnach die Werthe von

$\frac{\cos \tau}{\sqrt{1 - n \cdot \cos \tau}}$ in Abständen von je zehn alten Bogengraden gebildet waren, gebe man nach Text-Abb. 4 der Grundlinie die Länge $\frac{\pi}{2}$, also rd. 1,571, und theile sie in neun gleiche

Theile, sodafs $\mathcal{A}\tau = \frac{\pi}{2 \cdot 9} = 0,1745\dots$

wird. Sodann werden die zugehörigen Integrale durch Addition der Flächenstreifen gebildet und nach Gleichung 5) mit dem vorderen Factor

$\frac{r}{\sqrt{1 + 2r}}$ multiplicirt.

Bei genauer Ermittlung müssen aber die einzelnen Differentialquotienten in den geringeren Abständen von fünf alten Bogengraden und mindestens auf fünf Decimalen durch Rechnung festgestellt werden, wenn in den Werthen für x die dritte Decimale noch richtig sein soll. Nachstehend werden für eine Curve vom Modul „10“ die Coordinatenwerthe gegeben. Die Vorberechnungen erfolgten siebenstellig von 5 zu 5 Grad, und die Integration geschah nach der Simpsonschen Regel. Die auf vier Stellen ausgerundeten Werthe sind somit zutreffend. Die Coordinaten der unteren Schleife sind nicht berechnet, abgesehen von denen des tiefsten Punktes, wo jedoch der Werth für x nur ein überschlägiger ist.

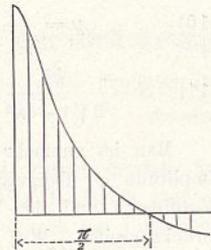


Abb. 4.

Tafel für den Modul „10“.

τ°	x	y	τ°	x	y
0	0,0000	1,0000	60	5,3653	3,3166
10	1,6591	1,1418	70	5,5745	3,7630
20	2,9607	1,4853	80	5,6756	4,1865
30	3,8982	1,9182	90	5,7238	4,5826
40	4,5666	2,3831	∴		
50	5,0398	2,8539	180	4,06..	6,4031
			= π		

Die Angabe von Zwischenwerthen ist bei diesem hohen Modul entbehrlich, weil selbst bei genauer Zeichnung der obere Verlauf der Curve und ein mit dem oberen Krümmungshalbmesser r beschriebener Kreisbogen bis zu der durch „ $\tau = 10^\circ$ “ angezeigten Stelle keinen Unterschied erkennen lassen. Weiterhin aber, wo ρ stärker abnimmt, rücken auch die Ordinaten zunehmend dicht gegen einander. Im unteren Schleifenheile sind die Krümmungshalbmesser, welche nach Gleichung 1) aus y und r gefunden werden, wenig von einander verschieden. Es ist

$$\text{für } \tau = \frac{\pi}{2} : \rho = 2,1822,$$

$$\text{für } \tau = \pi : \rho = 1,5628,$$

sodafs hier für überschlägige Ermittlungen die Curve aus einzelnen Kreisbögen korblinienartig gezeichnet werden darf, indem man am Schlusse jedes Kreisbogens die zugehörige Ordinate misst, das nächstfolgende ρ berechnet und in dieser Weise bis zum tiefsten Schleifenpunkte h fortfährt.

4. Die wagerechten Kräfte, welche das Widerlager zu leisten hat, und die Bedeutung der unteren Curvenstrecke für einen gewissen Fall in der Hydrostatik.

Gemäß der mehrfach erwähnten Abhandlung im Jahrgange 1892 der „Zeitschrift für Bauwesen“ sind in jedem gleichmäßig gespannten Reifen die auf die Einheit bezogenen lothrechten und wagerechten Kräfte einander gleich. Man trage also die einzelnen Lasthöhen gemäß Text-Abb. 5 von einer senkrechten Linie am aus wagerecht zu einem Kräftebilde auf. Letzteres gestaltet sich zu einem Trapez $defb$; denn die wagerechten Streifen haben die Länge y , ihre Breite ist aber dy , wonach die hintere Grenzlinie des Kräftebildes nach dem Gesetze einer Function ersten Grades verläuft, also eine gerade Linie bildet. Unter Einführung der Grenzen y_0 und y berechnet sich das Kräftebild

$$8) \quad W_\tau = \int_{y_0}^y y \cdot dy = \frac{y^2 - y_0^2}{2} = \frac{y^2 - 1}{2}.$$

Am Kämpfer f aber, wo $y_1 = \sqrt{1 + 2r}$, wird wiederum $W_\tau = r$, also gleich dem Modul.

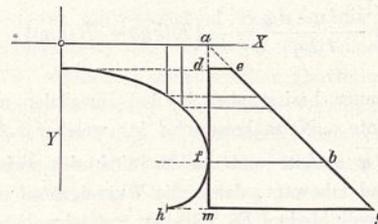


Abb. 5.

Man sieht ohne weiteres, dafs diese Art des Gleichgewichtes auch für einen nach diesen Curven gekrümmten Reifen zutrifft, welcher auf der erhabenen Seite durch eine Flüssigkeit beansprucht wird, deren Oberfläche in der X -Achse liegt, weil die lothrechten und wagerechten Drucke der Flüssigkeit einander gleich sind. Die letzteren sind in diesem Falle angreifender Art, während sie bei einem hintermauerten Brücken- oder sonstigen Bogen als Widerstandskräfte herausgefordert werden.

In hydrostatischer Hinsicht kommt auch die untere Fortsetzung des Bogens bis zum tiefsten Punkte h der Schleife in Betracht, denn der Bogen wird durch die von unterhalb erfolgenden Auftriebe der Flüssigkeit in Verbindung mit den zunehmenden wagerechten Schüben nach einwärts gekrümmt. Die Summe der nach oben hin erfolgenden Auftriebe im Bereiche der unteren halben Curvenschleife ergibt sich als „ $-r$ “, denn sie entspricht der in Text-Abb. 2 gekennzeichneten Fläche $defh$, deren Berechnung zuvor erfolgt ist. Das Minuszeichen deutet die entgegengesetzte Lastrichtung an. Endlich entspricht die Summe der wagerechten Kräfte bis zum tiefsten Punkte der Curvenschleife dem Trapez $degm$ in Text-Abb. 5; sie beträgt

$$\frac{1}{2}(y_2 + y_0) \cdot (y_2 - y_0) = \frac{1}{2}(y_2^2 - y_0^2) = \frac{1}{2}(1 + 4r - 1) = 2r.$$

Sie ist also dem doppelten Modul gleich.

5. Die endgültige Bestimmung der Curvengleichungen durch elliptische Integrale und deren Modul k .

Im Sinne der Mathematik ist der Ausdruck für die Abscisse nach Gleichung 5) noch ein unfertiger, da die Zurück-

führung des transcendenten Integrals auf bekannte oder einer weiteren Vereinfachung nicht fähige Functionen nicht stattgefunden hat. Man führe den halben Winkel ein.

$$\int \frac{\cos \tau \cdot d\tau}{\sqrt{1 - \frac{2r}{1+2r} \cdot \cos \tau}} = 2 \int \frac{\left(1 - 2 \cdot \sin^2 \frac{\tau}{2}\right) \cdot d\frac{\tau}{2}}{\sqrt{1 - \frac{2r}{1+2r} \left(1 - 2 \cdot \sin^2 \frac{\tau}{2}\right)}}$$

$$\text{'' '' ''} = \frac{2}{\sqrt{1-n}} \int \frac{\left(1 - 2 \cdot \sin^2 \frac{\tau}{2}\right) \cdot d\frac{\tau}{2}}{\sqrt{1 + \frac{2n}{1-n} \cdot \sin^2 \frac{\tau}{2}}}$$

wenn $\frac{2r}{1+2r} = n$ gesetzt wird.

Bei Zerlegung des Ausdrucks nach den beiden im Zähler enthaltenen Gliedern ergibt sich der erste Theil als ein elliptisches Integral der Hauptgattung I, der zweite Theil zerfällt wiederum in zwei Integrale der Hauptgattungen I und II, da bekanntlich

$$\int_0^{\varphi} \frac{\sin^2 \varphi \cdot d\varphi}{\mathcal{A}(k\varphi)} = \frac{1}{k^2} \{F(k\varphi) - E(k\varphi)\}.$$

Der Nenner besitzt aber in den Integralen noch nicht die sogenannte „Normalgestalt“, in welcher $\mathcal{A}(k\varphi)$ als $\sqrt{1 - k^2 \sin^2 \varphi}$ auftritt und der Modul k sich zwischen den Grenzen 0 und 1 bewegt, damit die Wurzelgröße unter allen Umständen reell bleibt. Es wäre zu weitschweifig, hier die gesamten Umrechnungen niederzuschreiben; daher wird nur bemerkt, daß durch den bekannten Einsatz

$$\operatorname{tg} \varphi = \frac{1}{\sqrt{1-k^2}} \cdot \operatorname{tg} \xi$$

und durch Einführung der für $\sin \varphi$ und $d\varphi$ sich hiernach ergebenden Ausdrücke ein elliptisches Integral, für welches die

Amplitude ξ gilt und die Wurzelgröße als $\sqrt{1 + \frac{k^2}{1-k^2} \cdot \sin^2 \xi}$ gestaltet ist, sich auf die Normalgestalt zurückführen läßt, in welcher eine Amplitude φ vorhanden und die Wurzelgröße als $\sqrt{1 - k^2 \cdot \sin^2 \varphi}$, d. h. als $\mathcal{A}(k\varphi)$ gestaltet ist. Es ist hierbei noch zu berücksichtigen, daß

$$\sqrt{1 + \frac{k^2}{1-k^2} \cdot \sin^2 \xi} \cdot \sqrt{1 - k^2 \sin^2 \varphi} = 1$$

ist, was leicht bewiesen werden kann, und daß $\int \frac{d\varphi}{(\sqrt{1 - k^2 \sin^2 \varphi})^3}$

sich auf die Hauptgattung II zurückführen läßt. Geht man somit zunächst von $\frac{2n}{1-n}$ auf $\frac{k^2}{1-k^2}$ über, führt alle Rechnungen durch und berücksichtigt den vor dem Integral in Gleichung 5) befindlichen Factor $\frac{r}{\sqrt{1+2r}}$, so ergibt sich, wie später noch im Wege der Differenzirung bewiesen wird:

$$x = \frac{2-k^2}{2\sqrt{1-k^2}} \int \frac{d\varphi}{\sqrt{1-k^2 \sin^2 \varphi}} - \frac{1}{\sqrt{1-k^2}} \int \sqrt{1-k^2 \sin^2 \varphi} \cdot d\varphi + \frac{k^2}{\sqrt{1-k^2}} \cdot \frac{\sin \varphi \cdot \cos \varphi}{\sqrt{1-k^2 \sin^2 \varphi}}$$

In der üblichen Schreibweise, wobei noch $\sqrt{1-k^2} = k_1$ gesetzt wird, sodafs $k^2 + k_1^2 = 1$ ist, lautet sodann die Gleichung:

$$9) x = \frac{1+k_1^2}{2k_1} \cdot F(k\varphi) - \frac{1}{k_1} \cdot E(k\varphi) + \frac{k^2}{k_1} \cdot \frac{\sin \varphi \cdot \cos \varphi}{\mathcal{A}(k\varphi)}$$

Dementsprechend wird, desgleichen gemäß später geführtem Beweis:

$$10) y = \frac{1}{\sqrt{1-k^2 \cdot \sin^2 \varphi}} = \frac{1}{\mathcal{A}(k\varphi)}$$

$$11) S = \frac{k^2}{2\sqrt{1-k^2}} \cdot \int \frac{d\varphi}{\sqrt{1-k^2 \sin^2 \varphi}} = \frac{k^2}{2k_1} \cdot F(k\varphi)$$

Man ist nunmehr auf den elliptischen Modul k und die Amplitude φ übergegangen und hat zur Berechnung der Coordinaten und der Bogenlänge nicht mehr auf r und τ zurückzugreifen. Will man jedoch darauf Bezug nehmen, so gelten gemäß dem angegebenen Rechnungswege die Einsätze:

$$12) \begin{cases} \operatorname{tg} \varphi = \frac{1}{k_1} \cdot \operatorname{tg} \frac{\tau}{2} \\ k = \sqrt{\frac{4r}{1+4r}}, \text{ mithin } k_1 = \frac{1}{\sqrt{1+4r}} \text{ und } r = \frac{k^2}{4k_1^2} \end{cases}$$

Man erkennt, daß die neue Amplitude φ bereits den tiefsten Punkt h der Schleife anzeigt, sobald sie den Werth $\frac{\pi}{2}$ annimmt, für welchen die elliptischen Integrale sich als sogenannte „vollständige“ gestalten, während zuvor τ den Werth π annehmen mußte. Dagegen wird der Punkt f , wo $\tau = \frac{\pi}{2}$ wurde, nunmehr durch die Amplitude $\varphi = \operatorname{arc} \operatorname{tg} \frac{1}{k_1}$ angezeigt.

Bei der näher berechneten Curve, deren Modul $r = 10$ ist, wird der elliptische Modul $k = \sqrt{\frac{40}{41}} = 0,9877 \dots$, und die zum Punkte f gehörige Amplitude φ beträgt $81^\circ 7' 25''$. Der Rest bis zu 90° zeigt sodann den unteren Theil der halben Schleife an. Für deren tiefsten Punkt ist

$$y_2 = \frac{1}{\sqrt{1-k^2 \cdot \sin^2 \frac{\pi}{2}}} = \frac{1}{k_1} \text{ oder (nach Gleich. 12) } = \sqrt{1+4r},$$

in Uebereinstimmung mit dem früher gefundenen Ausdrucke, woselbst $\tau = \pi$ gesetzt wurde.

Um die Gleichung 6) auf k und φ zurückzuführen, berücksichtige man, daß gemäß Gleichung 12)

$$\operatorname{tg} \frac{\tau}{2} = k_1 \cdot \operatorname{tg} \varphi, \text{ also } \operatorname{tg} \tau = \frac{2k_1 \cdot \operatorname{tg} \varphi}{1 - k_1^2 \cdot \operatorname{tg}^2 \varphi}$$

$$\sin \tau = \frac{2k_1 \cdot \operatorname{tg} \varphi}{\sqrt{1 + 2k_1^2 \cdot \operatorname{tg}^2 \varphi + k_1^4 \cdot \operatorname{tg}^4 \varphi}} = \frac{2k_1 \cdot \operatorname{tg} \varphi}{1 + k_1^2 \cdot \operatorname{tg}^2 \varphi}, \text{ oder}$$

$$13) \begin{cases} \sin \tau = \frac{2k_1 \cdot \sin \varphi \cdot \cos \varphi}{1 - k^2 \cdot \sin^2 \varphi}, \text{ mithin} \\ \cos \tau = \frac{1 - (1+k_1^2) \sin^2 \varphi}{1 - k^2 \cdot \sin^2 \varphi}, \end{cases}$$

wonach die zur Amplitude φ gehörige Last, oder

$$14) \int_0^{\varphi} y \cdot dx = \frac{k^2}{2k_1} \cdot \frac{\sin \varphi \cdot \cos \varphi}{1 - k^2 \cdot \sin^2 \varphi}$$

Um schliesslich im Wege der Differenzirung die Richtigkeit der Ergebnisse unter 9) bis 11) zu beweisen, deren

Herleitung nur angedeutet ist, berücksichtige man, dafs gemäß den Ausgangsgleichungen unter 2.

$$\frac{dx}{ds} = \cos \tau, \quad \frac{dy}{ds} = \sin \tau$$

werden mufs. Differenzirt man also die Gleichungen 9) bis 11)

und bildet die genannten Quotienten, so gelangt man nach den nöthigen Umrechnungen zu den Gleichungen 13), welche ihrerseits unabhängig von 9) bis 11) lediglich aus den unter 12) gegebenen Einsätzen hergeleitet sind.

Quedlinburg.

Gnuschke, Königl. Baurath.

Ueber die Zunahme der Brückenspannweiten im neunzehnten Jahrhundert.

Vom Professor Dr. Weyrauch in Stuttgart.

Zweiter Theil (Schluss).

(Alle Rechte vorbehalten.)

Im ersten Theil dieses Aufsatzes wurden gewisse Ergänzungen in Aussicht gestellt, welche im folgenden gegeben werden sollen. Es handelt sich dabei auch um Unterlagen für die zeichnerischen Darstellungen S. 471, 472 des Anwachsens der Spannweiten und der angeführten Zahlen von Grenzwerten der letzteren.

A. Pfeilverhältnifs von Gewölben (zu I). Bezüglich der Ausführungsschwierigkeiten kommt bei Gewölben neben der Spannweite besonders das Verhältnifs der Pfeilhöhe f zur Oeffnungsweite l in Betracht, welche im folgenden auf den lichten Raum bezogen werden, da bei Gewölben ohne die erst in neuerer Zeit eingeführten Gelenke andere ausgezeichnete Bezugspunkte meist nicht vorhanden sind.

Dafs die Standfähigkeit von dem Verhältnifs f/l abhängt, dürfte wohl von jeher erkannt worden sein. Aber das Unvermögen, sich über die in Frage kommenden Kräfte genauer Rechenschaft zu geben, mußte ein Hindernifs des Uebergangs zu kleineren f/l bilden. Demgemäß entfernten sich die Römer nur wenig vom Halbkreisbogen, für welchen das Pfeilverhältnifs $1/2$ ist, während bei den später durch gothische Baumeister ausgeführten Spitzbogenbrücken die f/l noch größer sind. Erst vom dreizehnten Jahrhundert an ging man unter Verwendung von Kreisbogen, Korb- und Ellipsenbogen zu erheblich kleineren Pfeilverhältnissen über, erreichte 1599 mit der Fleischbrücke in Nürnberg den Werth $1/7,6$ ($l = 29,6$ m, $f = 3,9$ m) und mit der nach Plänen Perronnets Ende des achtzehnten Jahrhunderts begonnenen, aber erst im neunzehnten Jahrhundert vollendeten Brücke über den Loing bei Nemours das kleinste Pfeilverhältnifs eines Brückengewölbes $f/l = 1/17$ ($l = 29,6$ m, $f = 0,955$ m).¹⁾ Ein solches Pfeilverhältnifs ist selbst bei eisernen Bogen im neunzehnten Jahrhundert erst mit der 1895 eröffneten Mirabeaubrücke in Paris²⁾ und mit der anlässlich der Weltausstellung von 1900 erbauten Alexanderbrücke in Paris³⁾ erreicht worden. Man hat⁴⁾ für die durchlaufenden Bogen der Mirabeaubrücke:

bezogen auf die

$$\text{Gelenkmitten: } l = 99,34 \text{ m, } f = 6,19 \text{ m, } f/l = 1/16,05,$$

bezogen auf die

$$\text{innere Leibung: } l = 96,50 \text{ m, } f = 5,50 \text{ m, } f/l = 1/17,55,$$

1) Gauthey, *Traité de la construction des ponts*, I, Paris 1809, S. 106; Perronnets Werke, übersetzt von Dietlein, Halle 1820, S. 551.

2) *Engineering* 1896, I, S. 767, 782, 799, 814; *Engineer* 1896, I, S. 609, 615, 618, 635; *Stahl und Eisen* 1899, S. 1117; *Centralblatt der Bauverwaltung* 1897, S. 241, 257.

3) *Annales des ponts et chaussées* 1898, I S. 165, II S. 311, III S. 245, IV S. 59; 1899, I S. 159; 1900, I S. 232; *Zeitschrift des Vereines deutscher Ingenieure* 1899, S. 1153; *Centralblatt der Bauverwaltung* 1900, S. 162, 175.

4) *Annales des ponts et chaussées* 1898, I S. 177.

und für die einfachen Bogen der Alexanderbrücke:

bezogen auf die

$$\text{Gelenkmitten: } l = 107,50 \text{ m, } f = 6,28 \text{ m, } f/l = 1/17,12,$$

bezogen auf die

$$\text{innere Leibung: } l = 107,50 \text{ m, } f = 6,33 \text{ m, } f/l = 1/16,98.$$

B. Zusammenstellung der Brücken größter Spannweiten 1800—1900 (zu III). Die Zunahmen der Spannweiten von Balkenbrücken, Bogenbrücken und Hängebrücken entsprechend den im ersten Theil dieses Aufsatzes S. 471, 472 gegebenen zeichnerischen Darstellungen ist im folgenden unter Beifügung wesentlicher Verhältnisse und der wichtigsten Schriften über die betreffenden Brücken vorgeführt. Einige andere ausgeführte Brücken, welche in jenen Darstellungen durch o mit beigesetzten Buchstaben angedeutet wurden, sind mit den gleichen Buchstabenbezeichnungen in die Zusammenstellung aufgenommen. Die eingetragenen Jahreszahlen entsprechen der Eröffnung der Brücke, bei den Spannweiten ist zu beachten, dafs in der Litteratur häufig die Lichtweiten angegeben werden.

Wir bringen wiederholt in Erinnerung, dafs die technische Bedeutung einer Brücke nicht nur von ihrer größten Spannweite abhängt. So gilt die 1897 dem Verkehr übergebene Eisenbahnbrücke über das Wupperthal bei Müngsten (Bogenbrücken e), obwohl sie keine Vergrößerung der Spannweiten brachte, mit Recht als eines der großartigsten Brückenbauwerke; die Bahn überschreitet das Thal auf einem Bogen ohne Gelenke von 170 m Spannweite (160 m am Untergurt, 180 m am Obergurt) und sechs kleineren Oeffnungen in einer Höhe von 106 m über dem Spiegel der Wupper, was u. a. besondere Schwierigkeiten bei der Aufstellung mit sich brachte. Die Brücke von größter Höhe auf der Erde ist gegenwärtig die Eisenbahnbrücke mit sichelförmigen Zweigelenkbogen von 165 m Spannweite über das Garabitthal bei Saint Flour in Frankreich (Bogenbrücken f); deren Schienenoberkante 122,5 m über dem Spiegel der Trueyre liegt. Weiter kommt bei Beurtheilung einer Brücke sehr in Betracht, welchem Verkehr dieselbe zu dienen hat. Ein Fußgängersteg ist etwas anderes als eine Eisenbahnbrücke. Von den zwei im Jahre 1898 eröffneten 14 m breiten Zweigelenkbogenbrücken über den Niagara bei Clifton und über den Rhein bei Bonn (Bogenbrücken g und h) hat die erstere 256 m, die letztere 188 m Spannweite, allein die Bogen der Niagarabrücke sind berechnet für eine Belastung von 245 kg auf das Quadratmeter Brückenbahn nebst 93 600 kg Einzellasten auf der letzteren, während für die Bogen der Rheinbrücke 400 kg auf das Quadratmeter Brückenbahn angenommen wurden.

1. Spanweiten eiserner Balkenbrücken 1800—1900 (vgl. Abb. 14, S. 471).

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluß usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
(1)	1801	4,27 m	Deckenträger	in einer Spinnerei	Salford	England	Gufseisen	Annähernd 1-Träger	Boulton und Watt	Erste eis. Balkenträger (Gufseis.)	Fairbairn, Die eis. Träger, deutsch v. Brauns, Braunschweig 1859, S. 1.
2	1833	18,96 m	Straßenbrücke	über den Chukabach	bei Lugos	Ungarn	Gufseisen und Schweisseisen	4 Segmentträger mit wagerechtem Untergurt, gekrümmtem Obergurt und schwachen Füllungsgliedern	Hoffmann und Madersbach	Erste eis. Segmentträger. Genügende Auflagerbeweglichkeit fehlt noch	1. Allg. Bauzeit. 1838, S. 416, und 1849, S. 320; 2. Rziha, Eisenbahn-Unter- und Oberbau II, Wien 1877, S. 384.
3	1837	42,20 m	Straßenbrücke	über die Czerna	bei Mehadia	Ungarn	Gufseisen und Schweisseisen	2 Segmentträger mit wagerechtem Untergurt, gekrümmtem Obergurt und schwachen Füllungsgliedern	Hoffmann und Madersbach	Bezügl. der Theresbrücke bei Karanesebes s. S. 473 u. Allg. Bauzeit. 1849, S. 320	1. Allg. Bauzeit. 1838, S. 403, 413, und 1849, S. 328; 2. Rziha, Eisenbahn-Unter- und Oberbau II, Wien 1877, S. 384.
4	1844	51,81 m	Eisenbahnbrücke	über die Ouse	—	England	Schweisseisen	Parabolische Segmentträger, beide Gurte geschlossene Kasten rechteckigen Querschnitts	Harrison	—	1. Rziha, Eisenbahn-Unter- und Oberbau II, Wien 1877, S. 385, 386; 2. Handb. d. Ingenieurwissenschaften, II. Brückenbau, 1. Abtheil., Leipzig 1899, S. 17.
5	1848	125,58 m licht 121,92 m	Eisenbahnbrücke	über die Conway-Bucht	bei Conway	England	Schweisseisen	2 wagerechte, rechteckige Röhren aus Blechplatten und Formeisen	Rob. Stevenson und Fairbairn	Erste vollendete Röhrenbrücke (Britaniabrücke 6 früher begonnen)	1. Fairbairn, An account of the construction of the Britania and Conway tubularbridges, London 1849; 2. wie bei 6; 3. Allg. Bauzeit. 1849, S. 175, u. 1852, S. 172.
6	1850	151,94 m licht 140,21 m	Eisenbahnbrücke	über die Menai-Meerenge	bei Bangor (Britania-Brücke)	England	Schweisseisen	2 wagerechte, durchlaufende, rechteckige Röhren aus Blechplatten u. Formeisen	Rob. Stevenson und Fairbairn	Größte Spannweite von Balken mit voller Wand	1. Wie bei 5; 2. Clark, The Britania and Conway tubularbridges, London 1850; 3. wie bei 5; 4. Molinos et Pronier, Traité de la construction des ponts métalliques, Paris 1857, S. 322.
7	1868	154,40 m licht 150 m	Eisenbahnbrücke	über den Leck	bei Kuilenburg	Holland	Schweisseisen	2 Halbparabelträger doppelten Systems m. Verticalen und gleichgestellten Diagonalen	van Diessen, Everts und Rauppe	Größte Spannweite von Halbparabelträgern und ähnlichen Formen	1. Quant, De Sporwegbrug te Kuilenburg, Amsterdam 1867; 2. Rziha, Eisenbahn-Unter- und Oberbau II, Wien 1877, S. 5, 211, 376, 408; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 251, 483.
8	1877	156,97 m	Eisenbahnbrücke	über den Ohio	bei Cincinnati	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	2 Parallelträger doppelten Systems mit Verticalen u. gleichgestellten Diagonalen	Linville	Im Zuge der Cincinnati-South-Bahn	1. Allg. Bauzeit. 1882, S. 73; 2. Steiner, Ueber Brückenbauten in den Vereinigten Staaten, Wien 1878, S. 122; 3. Engineering 1890, II, S. 149.
9	1879	167,64 m	Eisenbahnbrücke	über den Grand River	bei Galt	Canada	Schweisseisen	2 Parallelträger doppelten Systems mit Verticalen u. gleichgestellten Diagonalen	Toronto-Bridge-Company	Im Zuge der Credit-Valley-Bahn	Engineering 1880, II, S. 154 (Tafel zwischen S. 162 und 163).
Ausleger-Brücken.											
	1867	45,10 m	Straßenbrücke	über die Regnitz	bei Bamberg	Deutschland	Schweisseisen	2 Fachwerkträger mit drei Öffnungen, wagerechtem Obergurt u. schwach nach oben gekrümmtem Untergurt, zwei Zwischengelenke in der Mittelöffnung	Gerber	Die Mainbrücke bei Halsfurt wurde i. gleich. Jahretwas später eröffnet	1. Zeitschr. des Bayr. Arch.- u. Ingenieur-Vereins 1870, S. 25 u. Taf. VI, Abb. 2; 2. Centralblatt d. Bauverwalt. 1884, S. 57.
	1872	64,50 m	Straßenbrücke	über die Donau	bei Vilshofen	Deutschland	Schweisseisen	2 Parallelträger mit fünf Öffnung., zwei Zwischengelenke in d. Mittelöffnung, je eines in den beiden Endöffnungen	Gerber	—	1. Zeitschr. des Bayr. Arch.- u. Ingenieur-Vereins 1873, S. 3, 19; 2. Zeitschr. d. Vereins deutscher Ingenieure 1899, S. 87.
	1877	114,30 m	Eisenbahnbrücke	über den Kentucky	südlich von Cincinnati	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	2 Parallelträger mit drei Öffnungen und je einem Zwischengelenk in d. aufs. Öffnungen, doppeltes System mit gleichgestellten Diagonalen	Shaler Smith	Im Zuge der Cincinnati-South-Bahn	1. Steiner, Ueber Brückenbauten in d. Vereinigten Staaten, Wien 1877, S. 125, 146; 2. Engineer 1877, I, S. 186; 3. Handb. d. Ingenieurwissenschaften, II. Brückenbau, 5. Abtheil., Leipzig 1899, S. 181.
	1883	143,25 m	Eisenbahnbrücke	über den Niagara	etwa 3 km unterhalb der Fälle	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen und Stahl	2 Fachwerkträger mit drei Öffnungen, deren mittl. zwei Zwischengelenke enthält, u. zwei Pfeilerfeldern ohne Diagonalen (imaginaire Gelenke)	Schneider	Entfernung zwischen d. Mitten d. Pfeilerfelder 150,87 m	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1884, S. 385, u. 1889, S. 998; 2. Transact. of the American Society of Civil Engineers 1885, II, S. 499; 3. Centralblatt der Bauverwaltung 1884, S. 56.
	1885	145,69 m	Eisenbahnbrücke	über den St. John-Fluß	bei St. John	Canada	Flusseisen	2 Fachwerkträger mit drei Öffnungen u. zwei Zwischengelenken in der Mittelöffnung, doppeltes System mit Verticalen	Job Abbot	—	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1889, S. 1037; 2. Centralblatt d. Bauverwaltung 1886, S. 39.

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluss usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
	1886	147,215 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Ohio	bei Louisville (Kentucky- und Indianabrücke)	Vereinigte Staaten von America	Stahl	2 Fachwerkträger mit fünf Oeffnungen und je zwei Zwischengelenken in der zweiten und vierten Oeffnung	Shaler Smith, Macdonald u. Hemberle	3 weitere Oeffnungen ohne Zwischengelenke schließen an	1. Engineering 1888, I, S. 85, 90; 2. Organ f. d. Fortschritte d. Eisenbahnwesens 1888, S. 163; 3. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1889, S. 1039.
	1887	164,59 m	Eisenbahnbrücke	über den Hooghly	bei Hooghly (Jubilee-Brücke)	Ostindien	Stahl	2 Fachwerkträger mit drei Oeffnungen u. Zwischengelenken in den beiden äußeren Oeffnungen	Leslie	Die im gleichen Jahr eröffnete Poughkeepsiebrücke hat eine größte Oeffn. v. 162,03m(167,03 zwischen den Pfeilermitten)	1. Proceedings of the Institution of Civil Engineers 1888, XCII, S. 73; 2. Schweiz. Bauzeit. 1895, I, S. 1; 3. Annales des travaux publics 1888, S. 2161.
10	1889	249,93 m	Eisenbahnbrücke	über den Rori-Arm des Indus	bei Sukkur	Ostindien	Stahl	2 Fachwerkträger mit einer Oeffnung, festgespannten Enden u. zwei Zwischengelenken, zwischen letzteren ein Parallelträger	Rendel	—	1. Engineering 1888, I, S. 229, 240, u. 1889, S. 10; 2. Engineer 1884, S. 19, u. 1886, II, S. 28; 3. Handb. d. Ingenieurwiss., II. Brückenbau, 2. Abth., Leipzig 1890, S. 397, 538.
11	1890	521,20 m	Eisenbahnbrücke	über den Firth of Forth	bei Queensferry	Schottland	Stahl	2 Fachwerkträger doppelten Systems mit vier Oeffnungen u. drei Pfeilerfeldern, je zwei Zwischengelenke in der zweiten u. dritten Oeffnung	Fowler und Baker	Größte Spannweite einer Brücke a. Ende d. 19. Jahrhunderts	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1888, S. 912; 2. Allg. Bauzeit. 1890, S. 65, 73, 84; 3. Engineering 1890, I, S. 213, 303.
Einige andere Balkenbrücken.											
a	1835	11,86 m	Fußgängerbrücke	über die Hafemündung	bei Vegesack	Deutschland	Schweiseisen	2 Parallelträger mit Verticalen und gekreuzten Diagonalen	Stamm	Erste Balkenbr. u. Drehbrücke aus Schweiseisen allein	Rombergs Zeitschrift für praktische Baukunst 1843, S. 140.
b	1838	8,18 m	Fußgängerbrücke	im Park des Grafen Münster	bei Derneburg	Deutschland	Schweiseisen	2 Linsenträger doppelten Systems mit Verticalen und gekreuzten Diagonalen	Laves	Erste eis. Linsenträger (in Holz s. Dingler 1829, S. 23)	1. Laves, Mémoire explicatif d'un nouveau système en construction, Havre 1839; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 304.
c	1852	92,96 m	Eisenbahnbrücke	über den Wye	bei Chepstow	England	Schweiseisen	4 Halbparabelträger, deren Untergurte noch als Träger über drei kleinere Oeffnungen durchlaufen	Brunnel	Erste Brücke mit Halbparabelträgern	1. Allg. Bauzeit. 1852, S. 185; 2. Molinos et Pronier, Traité de la constr. des ponts métalliques, Paris 1857, S. 330; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 225.
d	1857	55,38 m	Eisenbahnbrücke	über die Isar	bei Groshessellohe	Deutschland	Schweiseisen	4 Paulische Linsenträger mit Verticalen und Zugdiagonalen	Gerber	Erste Paulische Träger	1. Allg. Bauz. 1859, S. 82; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 308.
e	1859	138,68 m	Eisenbahnbrücke	über den Tamar	bei Saltash	England	Schweiseisen	2 Linsenträger doppelten Systems mit Verticalen u. gekreuzten Diagonalen (angehängte I-Träger laufen über sieben weitere kleine Oeffnungen durch)	Brunnel	Größte Spannweite von Linsenträgern	1. Allg. Bauz. 1857, S. 189; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 237; 3. Croizette-Desnoyers, Cours de construction des ponts I, Paris 1885, S. 172.
f	1865	58,26 m	Eisenbahnbrücke	über die Weser	bei Corvey (u. Höxter)	Deutschland	Schweiseisen	2 Schwedlerträger doppelten Systems mit Verticalen und gleichgestellten Diagonalen	Schwedler	Erste Schwedlerträger, Form noch nicht genau	1. Zeitschr. f. Bauwes. 1867, S. 181; 2. Deutsche Bauzeitung 1867, S. 250; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 317.
g	1875	96,66 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über die Memel	bei Tilsit	Deutschland	Schweiseisen	2 Fachwerkträger doppelten Systems m. Endverticalen, beide Gurtungen nach außen gekrümmt	Schwedler	Erste Ausfühg. solcher Halb-linsenträger	Zeitschrift f. Bauwesen 1878, S. 21, 161, 363, 523.
h	1889	164,74 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Ohio	bei Cincinnati	Vereinigte Staaten von America	Flusseisen	2 Segmentträger mit wagerechtem Untergurt und Füllungsgliedern nach dem „Baltimore-System“	Bonzano und Burr	Größte Spannweite von Segmentträgern	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1889, S. 912; 2. Ritter, Der Brückenbau in den Vereinigten Staaten 1894, S. 46; 3. Techn. Blätter 1894, S. 40.
i	1891	240,95 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Mississippi	bei Memphis	Vereinigte Staaten von America	Stahl	2 continuirliche Gelenkträger m. vier Oeffnungen, ein Zwischengelenk in der ersten, zwei in der dritten Oeffnung; doppeltes Syst. m. gekreuzten Diagonalen, Verticalen in den Kreuzungspunkten	Morison	Zweite Oeffnung größte Spannweite bei parallelen Gurtungen, 189 m	1. Ritter, Der Brückenbau in den Vereinigten Staaten, Bern 1894, S. 54; 2. Handb. d. Ingenieurwiss., II. Der Brückenbau, I. Abth., Leipz. 1899, S. 20.

2. Spannweiten eiserner Bogenbrücken 1800—1900 (vgl. Abb. 12, S. 471).

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluß usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
0	1796	72,82 m	Straßenbrücke	über den Wear	bei Wearmouth nahe Sunderland	England	Gufseisen	6 kreisförmige Bogen ohne Gelenke aus hohlen, gußeisernen, durch schmiedeeisernerne Stangen verbundenen Wölbestücken	Burdon und Wilson	Kreisförm. gußeisernerne Füllungen der Zwickel	1. Pope, A. treatise of bridge architecture, New York 1811, S. 112; 2. Gauthey, Traité de la construction des ponts II, Paris 1813, S. 117; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 95.
1	1819	73,50 m	Straßenbrücke	über die Themse	in London (Southwark-Brücke)	England	Gufseisen	8 kreisförmige Bogen ohne Gelenke aus Gufseisenplatt., Zwickel durch gußeisernes Gitterwerk ausgefüllt	Rennie	—	1. Zeitschr. f. Bauwesen 1856, S. 64, 175; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 97; 3. Croizette-Desnoyers, Cours de construction de ponts II, Paris 1885, S. 154.
2	1856 (Mai)	79,60 m	Straßenbrücke	über die Seine	in Paris (Arcole-Brücke)	Frankreich	Schweifeisen	12 Blechbogen ohne Gelenke mit Dreieckfüllung ohne Verticalen in den Zwickeln	Oudry	Jetzt Pont de l'hôtel de ville. Die Aarbrücke bei Olten wurde im Oct. 1856 eröffnet	1. Allg. Bauz. 1855, S. 349; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 328; 3. Annales des ponts et chaussées 1854, II, S. 246, und 1864, S. 195.
3	1864	98,08 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Rhein	bei Coblenz	Deutschland	Schweifeisen	3 Zweigelenkbogen mit parallelen Gurtungen und zwischen diesen liegenden Verticalen und gekreuzten Diagonalen	Hartwich	—	1. Hartwich, Die Rheinbrücke bei Coblenz, Berlin 1864; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1864, S. 385, 529; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 343.
4	1874	158,90 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Mississippi	bei St. Louis	Vereinigte Staaten von America	Stahl	4 Bogen ohne Gelenke mit parallelen Gurtungen und zwischen diesen liegender Füllung doppelten Systems ohne Verticalen	Eads und Flad	—	1. Woodward, A history of the St. Louis bridge, St. Louis 1881; 2. Zeitschr. d. öster. Ing.- u. Arch.-Vereins 1874, S. 75; 3. Handb. d. Ingenieurwiss. II. Brückenbau, 4. Abth., Leipzig 1888, S. 238.
5	1877	160 m	Eisenbahnbrücke	über den Douro	bei Oporto (Maria-Pia-Brücke)	Portugal	Schweifeisen	2 sichelförmige Zweigelenkbogen doppelten Systems mit Verticalen u. gekreuzten Diagonalen	Seyrig	—	1. Mém. de la société des ingénieurs civils 1878, S. 741; 2. Zeitschr. f. Baukunde 1878, S. 422; 3. Zeitschr. d. Arch.- u. Ingen.-Vereins zu Hannover 1879, S. 539.
6	1884	165,72 m	Eisenbahnbrücke	über das Garabitthal	bei SaintFlour	Frankreich	Schweifeisen	2 sichelförmige Zweigelenkbogen doppelten Systems mit Verticalen u. gekreuzten Diagonalen	Boyer	Höchste eiserne Brücke d. Erde, 122,5 m über dem Spiegel der Trueyre	1. Engineering 1885, I, S. 549, 593; 2. Centrallbl. d. Bauverw. 1881, S. 120, u. 1884, S. 200; 3. Wochenschr. d. öst. Ingen.- u. Arch.-Vereins 1884, S. 159; 4. Croizette-Desnoyers, Cours etc., II, Paris 1885, S. 544.
7	1885	172,5 m	Straßenbrücke	über den Douro	bei Oporto (Brücke Louiz I)	Portugal	Schweifeisen	2 Bogen mit Kämpfergelenken am Untergurt, divergierenden Gurtungen, Verticalen und gekreuzten Diagonalen	Seyrig	—	1. Mém. de la société des ingénieurs civils 1886, S. 38; 2. Schweiz. Bauz. 1886, II, S. 99, 105, 111, 117; 3. Engineering 1886, II, S. 7.
8	1898	256,03 m	Straßenbrücke	über den Niagara	bei Clifton	Vereinigte Staaten von America	Flußeisen	2 parabolische Zweigelenkbogen mit parallelen Gurtungen, zwischen welchen Verticalen u. einfache Diagonalen	Buck	—	1. Zeitschr. d. öster. Ing.- u. Arch. Vereins 1899, S. 465 u. f.; 2. Centrallbl. d. Bauverwalt. 1898, S. 318, u. 1899, S. 566; 3. Illustrierte Zeitung 1899, CXIII, S. 335.
Einige andere Bogenbrücken.											
a	1808	12,30 m licht 12 m	Fußgängerbrücke	über den Crou	bei Saint Denis	Frankreich	Schweifeisen	2 Bogen ohne Gelenke m. parallelen Gurtungen, Radialsprossen und dazwischenliegenden gekreuzt. Diagonalen	Bruyère	Erste Brücke aus Schweifeisen, ausgenommen Hängebrücken	1. Gauthey, Traité de la construction des ponts II, Paris 1813, S. 124; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 327.
b	1858	44,85 m	Eisenbahnbrücke	über den Canal von St. Denis	bei Saint Denis	Frankreich	Schweifeisen	4 Bogen mit Kämpfergelenken, wagerecht. Obergurt, gekrümmtem Untergurt und dazwischen liegenden Verticalen und einfachen Diagonalen	Salle und Mantion	Erste Bogen mit Kämpfergelenken	1. Annales des ponts et chaussées 1860, II, S. 161; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1862, S. 237; 3. Allg. Bauzeit. 1864, S. 78; Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 331.
c	1865	16,33 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über die Unterspree	in Berlin	Deutschland	Schweifeisen	14 Bogen mit drei Gelenken, wagerechtem Obergurt, gekrümmtem Untergurt und dazwischen liegenden Verticalen und einfachen Diagonalen	—	Erste bekannte Brücke m. Dreigelenkbogen*)	1. Zeitschr. f. Bauwesen 1866, S. 267; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 349.
d	1889	155,23 m	Straßenbrücke	über den Harlem-River	in New York (Washington-Brücke)	Vereinigte Staaten v. America	Flußeisen	6 kreisförmige Zweigelenkbogen mit voller Wand	Hutton	Größte Spannweite v. Blechbogenbrücken	1. Engineering 1888, S. 426; 2. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingenieure 1889, S. 1120; 3. Ritter, Der Brückenbau in den Vereinigt. Staat., Bern 1894, S. 58.

*) Nach Rziha, Eisenbahn-Unter- und Oberbau II, Wien 1877, S. 265, soll zuerst Herrmann in Wien 1864 eine Blechbogenbrücke mit Dreigelenkbogen über die Wien ausgeführt haben.

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluss usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
e	1897	170 m	Eisenbahnbrücke	über das Wupperthal	bei Müngsten (Kaiser-Wilhelm-Brücke)	Deutschland	Flusseisen	2 Bogen ohne Gelenke mit divergirenden Gurtungen, zwischenliegenden Verticalen u. einfachen Diagonalen	Rieppel und Carstanjen	Hervorragender deutscher Brückenbau am Ende des 19. Jahrhunderts	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1897, S. 1321, 1373, 1421; 2. Schweiz. Bauz. 1878, XXXI, S. 18, 25; 3. Centralbl. d. Bauverwaltung 1895, S. 161.
f	1898 eröffn. 12. 11. 98	181,25 m	Straßenbrücke	über den Rhein	bei Düsseldorf	Deutschland	Flusseisen	2 Bogen mit Kämpfergelenken am Untergurt, divergirenden Gurtungen u. zwischenliegenden Verticalen u. einfachen Diagonalen	Krohn	Dgl.	1. Krohn, Entwicklungsgeschichte d. Baues eis. Brücken u. d. neuen Rheinbr. bei Düsseldorf, Leipzig 1898; 2. Centralbl. d. Bauverwaltung 1899, S. 557; 3. Zeitschr. d. Vereins deutsch. Ingen. 1899, S. 309.
g	1898 eröffn. 17. 12. 98	187,92 m	Straßenbrücke	über den Rhein	bei Bonn	Deutschland	Flusseisen	2 Bogen mit Kämpfergelenken am Untergurt, divergirenden Gurtungen u. zwischenliegenden Verticalen u. einfachen Diagonalen	Krohn	Dgl.	1. Die Bonner Rheinbrücke, Bonn 1898; 2. Centralbl. d. Bauverw. 1899, S. 617; 3. Deutsche Bauzeitung 1898, S. 645, 657, 669; 4. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingenieure 1899, S. 309.
h	1900	107,50 m Pfeil 6,28 m	Straßenbrücke	über die Seine	in Paris (Alexander-Brücke)	Frankreich	Stahl	15 vollwandige Dreigelenkbogen, aus einzeln durch Bolzen verbundenen Wölbstücken zusammengesetzt	Résal	Kleinste Pfeilverhältniß einer eisernen Bogenbrücke, $f/l = 1/17,12$	1. Annales des ponts et chaussées 1898, I, S. 165, II, S. 311, III, S. 245, IV, S. 59; 1899, I, S. 159; 1900, I, S. 232; 2. Zeitschr. d. Vereins deutsch. Ingen. 1899, S. 1053; 3. Stahl u. Eisen 1899, S. 1160, u. 1900, S. 413, 892, 942; 4. Centralbl. d. Bauv. 1900, S. 162, 175.

3. Spannweiten eiserner Hängebrücken 1800 bis 1900 (vgl. Abb. 15, S. 472).

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluss usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
0	1796	21,34 m	Fußgängerbrücke	über den Jacobs Creek	zwischen Union-Town und Greenburgh	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	2 Ketten, an welchen die Brückenbahn durch Tragstangen aufgehängt ist, laufen über die Stützpfiler weg nach den Verankerungen in tiefer gelegenen Widerlagern	Finlay	Erste Ausführung dieser Anordn. (früh. Brückenbahn auf den Ketten ruhend)	1. Pope, A treatise of bridge architecture, New York 1811, S. 187 (Finlays Patent); 2. Navier, Rapport et Mémoire sur les ponts suspendus, Paris 1823, S. 9; 3. Zeitschr. f. Bauwesen 1857, S. 227.
1	1809	74,37 m	Straßenbrücke	über den Merrimak	oberhalb Newbury-Port	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	10 Ketten, beiderseits drei, in der Mitte vier	Tempelmann	2 Fahrbahnen v. je 4,57 m Breite zwischen den mittleren und äußeren Ketten	1. Pope, A treatise of bridge architecture, New York 1811, S. 171; 2. Bibliothèque universelle, Genève 1822, Heft XXI, S. 195; 3. Navier, Rapport et Mémoire usw., Paris 1823, S. 10.
2	1811 oder früher	93,27 m	Fußgängerbrücke	über den Schuykill	beim Fall	Vereinigte Staaten v. America	Schweisseisen	2 Ketten aus Quadrateisen von 3,8 cm Stärke	—	—	1. Navier, Rapport et Mémoire usw., Paris 1823, S. 10; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1857, S. 228.
3	1815	124,36 m	Fußgängerbrücke	über den Schuykill	bei Philadelphia	Vereinigte Staaten v. America	Schweisseisen	2 Kabel aus je drei Drähten von 9,52 mm Dicke	—	Erste Kabelbrücke (Drahtseilbrücke)	1. Navier, Rapport et Mémoire usw., Paris 1823, S. 11; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1857, S. 228.
4	1820	136,85 m	Straßenbrücke	über den Tweed	b. Norham-Ford (oberhalb Berwick)	England	Schweisseisen	12 Ketten aus Rund- und Quadrateisen, beiderseits in zwei Reihen je drei übereinander	Brown	—	1. Navier, Rapport et Mémoire usw., Paris 1823, S. 31; 2. Verhandl. d. Ver. f. d. Beförd. d. Gewerbeff. 1822, S. 122; 3. Zeitschr. f. Bauwesen 1857, S. 233.
5	1826	176,74 m	Straßenbrücke	über die Menai-Meerenge	bei Bangor	England	Schweisseisen	16 Ketten, in vier Reihen je vier übereinander, aus Gliedern rechteckig. Querschnitts	Telford	—	1. Provis, An historical and description account of the suspension bridge etc., Lond. 1828; 2. Gerstner, Lehrb. d. Mechan., I, Prag 1831, S. 460; 3. Verh. d. Ver. f. d. Beförd. d. Gewerbeff. 1826, S. 73; 4. Zeitschr. f. Bauw. 1857, S. 559.
6	1834	272,26 m	Straßenbrücke	über die Saane	bei Freiburg	Schweiz	Schweisseisen	4 Kabel, beiderseits zwei, zu je 1056 Drähten von 3,08 mm Durchmesser	Chaley	—	1. Chaley, Le pont suspendu de Fribourg, Paris 1835; 2. Annales des ponts et chaussées 1835, I, S. 3; 3. Allg. Bauzeit. 1836, S. 341, 349, 373; 4. Zeitschr. f. Bauwesen 1863, S. 170.
7	1849	307,85 m	Straßenbrücke	über den Ohio	bei Wheeling	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	2 Kabel aus je 6 Strängen neben einander zu je 550 Drähten, von welchen 20 Fuß ein Pfund wogen	Ellet	—	1. Allgem. Bauzeitung 1852, S. 208; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1862, S. 373; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 171.
8	1850	317,85 m	Straßenbrücke	über den Niagara	bei Queens-town	Vereinigte Staaten von America	Schweisseisen	2 Kabel aus je 5 Strängen neben einander zu je 250 Drähten, von welchen 18 Fuß ein Pfund wogen	Serrel	—	1. Allgem. Bauzeitung 1852, S. 216; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1862, S. 373; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 174.
9	1867	322,17 m	Straßenbrücke	über den Ohio	bei Cincinnati	Vereinigte Staaten v. America	Schweisseisen	2 Kabel zu je 2590 Drähten (Nr. 9 B. W. G.), von welchen 18 Fuß ein Pfund wogen	Röbbling	—	1. Zeitschr. f. Bauwesen 1868, S. 499; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 176.
10	1869	386,48 m	Fußgängerbrücke mit Straßenb.	über den Niagara	bei Clifton	Vereinigte Staaten v. America	Schweisseisen	2 Kabel zu je 931 Drähten von 3,94 mm Durchmesser	Keefe	—	1. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1870, S. 125; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 178.

Nr.	Jahr	Spannweite	Zweck	Fluss usw.	Ort	Land	Baustoff der Hauptträger	Träger der Hauptöffnung	Erbauer	Bemerkungen	Quellen
11	1883	486,30 m	Straßenbrücke (auch für Eisenbahnwag.)	über den East River	zwischen New-York und Brooklyn	Vereinigte Staaten von America	Stahl	4 Kabel zu je 5282 Drähten von 3,17 mm Durchmesser	Röbling	Erste Brücke mit Stahlkabeln (Gußstahl)	1. Deutsche Bauzeit. 1883, S. 547, 560; 2. Zeitschr. d. Ver. deutsch. Ingen. 1884, S. 98, 118; 3. Centrallbl. d. Bauverwaltung 1883, S. 105, 205.
Einige andere Hängebrücken.											
a	1828	98,91 m	Fußgängerbrücke	über den Donau-canal	in Wien (Karls-Steg)	Oesterreich	Stahl	2 Ketten aus Gliedern von abwechselnd je vier und fünf rechteckigen Stahlstäben	v. Mitis	Erste Anwendg. von Stahl zu Brückenträgern	1. v. Mitis, Die Karlsbrücke, Wien 1829; 2. Allg. Bauzeit. 1836, S. 132; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 482.
b	1845	92,40 m	Straßenbrücke	über den Neckar	bei Mannheim	Deutschland	Schweißeisen	2 Hängebogen ohne Gelenke mit parallelen Gurten und dazwischen liegender einfach. Dreieckfüllung	Wendelstadt	Erste feste Hängebrücke (Fachwerkhängebr.)	1. Lüttich, Die Neckarkettenbrücke zu Mannheim, ohne Datum; 2. Notizblatt d. Arch.- u. Ing.-Vereins zu Hannover 1851—52, S. 191.
c	1855	250,26 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den Niagara	etwa 3 km unterhalb der Fälle	Vereinigte Staaten von America	Schweißeisen	4 Kabel, beiderseits zwei, zu je 3640 Drähten von 3,68 mm Durchmesser. (Nr. 9 B. W. G.)	Röbling	Erste Hängebrücke f. Eisenbahnverkehr	1. Civilingenieur 1858, S. 27, 113; 2. Zeitschr. f. Bauwesen 1862, S. 377; 3. Zeitschr. f. Baukunde 1883, S. 155.
d	1860	83,445 m	Eisenbahnbrücke	über den Donau-canal	in Wien	Oesterreich	Schweißeisen	2 Hängebogen ohne Gelenke mit parallelen Gurten und dazwischen liegender einfacher Dreieckfüllung	Schnirch	Erste Fachwerkhängebrücke f. Eisenbahnverkehr	1. Fonta, Die erste Kettenbrücke f. den Locomotivbetrieb, Wien 1861; 2. Allg. Bauzeit. 1860, S. 220; 3. Zeitschr. d. öster. Ing.- u. Arch.-Ver. 1886, S. 123 (S. auch d. Jahrgänge 1860, 1861).
e	1862	85,34 m	Straßenbrücke	über die Themse	in London (Lambeth-Brücke)	England	Schweißeisen	2 Zweigelenkhängebogen m. Drahtseil. als Obergurten, wagerechten Untergurten, und zwischen beiden Verticalen u. gekreuzte Diagonalen	Barlow	Erste Fachwerkhängebrücke m. Drahtseilen	1. Allgem. Bauzeitung 1866, S. 432; 2. Zeitschr. d. Vereins deutscher Ingen. 1862, S. 210; 3. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 186.
f	1864	214,04 m	Fußgängerbrücke	über den Avon	bei Bristol (Clifton-Brücke)	England	Schweißeisen	4 Ketten, beiderseits zwei über einander	Airey	Größte Spannweite einer Kettenbrücke (Budapester rund 175 m)	1. The Civil Engineer and Arch. Journal 1867, S. 85; 2. Zeitschr. d. Arch.- u. Ingen.-Vereins zu Hannover 1868, S. 109 (vgl. 1864, S. 537).
g	1869	82,54 m	Fußgängerbrücke	über den Main	bei Frankfurt	Deutschland	Schweißeisen	2 Dreigelenkhängebogen m. wagerechtem Untergurt, gekrümmtem Obergurt u. zwischen beiden Verticalen und einfache Diagonalen	Schmick	Erste Fachwerkhängebrücke m. 3 Gelenk. (Vorschläge s. Hannöv. Zeitschrift 1860, S. 346, u. 1861, S. 232)	1. Heinzerling, Die eisernen Hängebrücken, Leipzig 1882, S. 31; 2. Heinzerling, Die Brücken in Eisen, Leipzig 1870, S. 409.
h	1877	243,84 m	Straßenbrücke	über den Monongahela	bei Pittsburg	Vereinigte Staaten von America	Schweißeisen	2 Dreigelenkhängebogen m. parabolischem Untergurt, geradem Obergurt zwisch. Endgelenken und Scheitelgelenk, Füllung doppelten Systems zwischen diesen Gurten	Hemberte	Größte Spannweite ein. Fachwerkhängebr.	1. Deutsche Bauzeit. 1879, S. 257, 267; 2. Steiner, Ueber Brückenbauten in den Vereinigten Staaten, Wien 1878, S. 169; 3. Zeitschr. d. Arch.- u. Ingen.-Vereins zu Hannover 1879, S. 67.
Im Bau		487,6 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den East River	zwischen New-York und Brooklyn	Vereinigte Staaten von America	Stahl	4 Kabel zu je 10434 Drähten von 4,2 mm Durchmesser	Buck	—	1. Zeitschr. d. Ver. deutscher Ingen. 1901, S. 317; 2. The Iron Age 1896, S. 576; 3. Stahl u. Eisen 1897, S. 497, u. 1899, S. 681; 4. Centrallbl. d. Bauverwalt. 1896, S. 442, u. 1898, S. 452.
Entwurf		944,86 m	Eisenbahn- und Straßenbrücke	über den North River (Hudson)	zwischen New-York und New-Jersey	Vereinigte Staaten von America	Stahl	2 Hängebogen ohne Gelenke mit parallelen Gurtungen aus Drahtgliederketten zu je 18400 Dräht. v. 6,4 mm Durchmesser. (Nr. 3 B. W. G) und dazwischen liegenden Verticalen u. Zugdiagonal.	Lindenthal	—	1. Annalen f. Gewerbe u. Bauwesen 1896, II, S. 93, 113; 2. Stahl u. Eisen 1897, I, S. 497; 3. Zeitschr. d. öster. Ing.- und Arch.-Vereins 1895, S. 365.

C. Grenzspannweiten rechteckiger Balken (zu VII).

Wie sich die in VII angeführte theoretische Grenzspannweite l eines nur durch sein Eigengewicht belasteten quadratischen oder rechteckigen Balkens ergibt, wenn eine gewisse Normalspannung σ und beispielsweise auch die Biegezugfestigkeit nicht überschritten werden soll, braucht hier kaum erwähnt zu werden. Bei gleichmäßiger Belastung der ganzen Spannweite l mit g auf die Längeneinheit und einer größten Be-

anspruchung von σ auf die Flächeneinheit des Querschnittes vom Widerstandsmomente W hat man nach der Biegetheorie das Angriffsmomente in der Balkenmitte: $\frac{gl^2}{8} = W\sigma$.

Da nun bei rechteckigem Querschnitt der Breite b und Höhe h , wenn γ des Gewicht der Raumeinheit Balkenmaterial bedeutet,

$$g = bh\gamma, \quad W = \frac{bh^2}{6},$$

so folgt durch Einsetzen unmittelbar und mit der Bezeichnung $h = \varphi l$:

$$l = 2 \sqrt{\frac{h\sigma}{3\gamma}} = \frac{4\varphi\sigma}{3\gamma} \dots (1)$$

und für den in VII angenommenen Fall $\varphi = 1/20$:

$$l = \frac{\sigma}{15\gamma} \dots (2)$$

woraus z. B. mit $\sigma = 650 \text{ kg/qcm}$ und $\gamma = 7800 \text{ kg/cbm}$:

$$l = \frac{650 \cdot 100^2}{15 \cdot 7800} = 55 \text{ m.}$$

Bei einer Biegezugfestigkeit von $\sigma = 3600 \text{ kg/qcm}$ würde der Bruch zu erwarten sein für $l = 308 \text{ m}$. Bezüglich der Voraussetzungen vorstehender Beziehungen muß auf die Biegetheorie verwiesen werden.

D. Günstigster Querschnitt rechteckiger Balken (zu VII). Auch in dieser Beziehung braucht nur an Bekanntes erinnert zu werden. Zu beachten ist, daß nach der Biegetheorie bei gegebener zulässiger Normalspannung σ des Querschnitts das zulässige Angriffsmoment proportional dem Widerstandsmoment W des Querschnitts ist, sodafs man bei rechteckigem Querschnitt der Breite b und Höhe h

$$W = \frac{bh^2}{6} \dots (1)$$

möglichst groß zu machen hat. Es kommt nun auf die sonstigen Bedingungen an. Bei bestimmtem Querschnitt $F = bh$ beispielsweise, also bestimmtem Rauminhalt und Gewicht, wäre das Widerstandsmoment nach vorstehendem Ausdruck:

$$W = \frac{Fh}{6} \dots (2)$$

d. h. proportional der Höhe h . Selbstverständlich kann jedoch mit der Vergrößerung von h nur soweit gegangen werden, als sonstige Erfordernisse, z. B. die Vermeidung seitlicher Ausbiegungen, gestatten.

Hätte man dagegen, wie häufig bei Holzbalken angenommen wird, den rechteckigen Balken aus einem cylindrischen Stamm vom Durchmesser d herzustellen, so würde bei Vermeidung jedes unnötigen Materialverbrauches (Abb. 34)

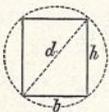


Abb. 34.

$$h^2 = d^2 - b^2,$$

und damit nach (1)

$$W = \frac{b}{6} (d^2 - b^2).$$

Die Bedingung für das größte Widerstandsmoment W lautet in diesem Falle

$$\frac{dW}{db} = \frac{1}{6} (d^2 - 3b^2) = 0,$$

woraus und womit

$$b = \frac{d}{\sqrt{3}}, \quad h = d \sqrt{\frac{2}{3}} \dots (3)$$

also $h : b = \sqrt{2} : 1 \dots (4)$

Das größte Widerstandsmoment selbst wird nach (1) mit (3)

$$W = \frac{d^3}{9\sqrt{3}} = \frac{d^3}{15,589} \dots (5)$$

Bei quadratischem Querschnitt hätte man wegen

$$b^2 = h^2 = \frac{d^2}{2} \quad \text{oder} \quad b = h = \frac{d}{\sqrt{2}}$$

nur ein Widerstandsmoment erreicht:

$$W = \frac{d^3}{12\sqrt{2}} = \frac{d^3}{16,970}.$$

Da vorstehende Ergebnisse an die Voraussetzungen der Biegetheorie gebunden sind, so ist ihre Gültigkeit gewissen Beschränkungen unterworfen.

E. Theoretische Grenzspannweiten von Hängebogen (zu VIII). Um die Grenzen der Spannweiten von Hängebogen überall gleichen Querschnitts F ohne Biegezugwiderstände für irgend eine Beanspruchung σ der Flächeneinheit Querschnitt zu erhalten, hat man in dem Ausdruck der größten Gesamtbeanspruchung

$$R = \sqrt{H^2 + V^2}, \dots (1)$$

welche am höchsten Stützpunkt (Abb. 35) aus dem wagrechten Schub H und der senkrechten Schnittkraft V entsteht, zu setzen:

$$R = F\sigma, \quad c = F\gamma, \quad \varphi = \frac{f}{l} \dots (2)$$

unter c, γ die Gewichte der Längeneinheit Tragbogen und Raumeinheit Bogenmaterial, unter φ das Verhältniß des Pfeiles f zur Spannweite l der Bogenachse verstanden, und die Gleichung nach l aufzulösen.

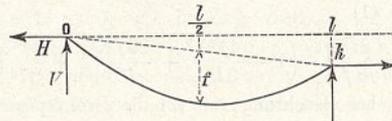


Abb. 35.

Die so bestimmte Grenzspannweite wird um so größer ausfallen, je kleiner die am Bogen wirkenden Lasten sind. Als äußerste Grenze des Denkbaren interessiert besonders die Spannweite, bis zu welcher der Bogen ohne Ueberschreitung einer Beanspruchung σ und also beispielsweise auch der Festigkeit sein eigenes Gewicht zu tragen vermag. Wir wollen sie im folgenden für den gewöhnlichen Fall gleicher Stützhöhen ableiten.

Gewöhnlich wird die Form der Bogen von Hängebriicken parabolisch angenommen, indem man von den Versteifungsträgern eine gleichmäßige Vertheilung der Belastung auf die Spannweite verlangt. Auch wenn die Bogen bei Belastung durch ihr Eigengewicht allein parabolisch sein sollten, müßte letzteres, mit e für die Längeneinheit, gleichmäßig vertheilt auf die Spannweite sein. Die größte Beanspruchung würde dann mit den bekannten Ausdrücken

$$H = \frac{el^2}{8f^2}, \quad V = \frac{el}{2}$$

nach (1)

$$R = \frac{el^2}{8f} \sqrt{1 + \frac{16f^2}{l^2}},$$

woraus in der angegebenen Weise mit (2) die Grenzspannweite

$$l = \frac{8\varphi F\sigma}{e\sqrt{1 + 16\varphi^2}} \dots (3)$$

Wird hierin, wie bei Kabeln überall gleichen Querschnitts häufig geschieht, an Stelle von e einfach die Belastung $c = F\gamma$ auf die Einheit Kettenlänge gesetzt, so ergibt sich

$$l = \frac{8\varphi\sigma}{\gamma\sqrt{1 + 16\varphi^2}} \dots (4)$$

was jedoch genügend flache Ketten voraussetzt. Etwas genauer erscheint es, zu berücksichtigen, daß bei gleichmäßig auf die Kettenlänge s vertheilter Last angesichts der geringen

Abweichung der Kettenachse von einer Parabel dieser entsprechend näherungsweise

$$s = l \left(1 + \frac{8f^2}{3l^2} \right)$$

und also durchschnittlich für die Längeneinheit der Spannweite gesetzt werden kann:

$$e = c \frac{s}{l} = c \left(1 + \frac{8f^2}{3l^2} \right),$$

womit nach (3) und (2) die Grenzspannweite

$$l = \frac{8\varphi\sigma}{\gamma \left(1 + \frac{8}{3}\varphi^2 \right) \sqrt{1 + 16\varphi^2}} \dots (5)$$

Noch richtiger ist es, das Eigengewicht nicht gleichmäßig vertheilt auf die Spannweite, sondern der Wirklichkeit entsprechend gleichmäßig vertheilt auf die Bogenlänge s anzunehmen, und nur beim Ansatz dieser Belastung den oben für parabolische Bogen angeführten Näherungswert von s zu verwenden. Man erhält dann¹⁾

$$H = \frac{cl^2}{8f} \left(1 + \frac{4f^2}{3l^2} \right), \quad V = \frac{cl}{2} \left(1 + \frac{8f^2}{3l^2} \right),$$

womit nach (1)

$$R = \frac{cl^2}{8f} \sqrt{\left(1 + \frac{4f^2}{3l^2} \right)^2 + \frac{16f^2}{l^2} \left(1 + \frac{8f^2}{3l^2} \right)^2}$$

und hieraus bei Beachtung von (2) die Grenzspannweite

$$l = \frac{8\varphi\sigma}{\gamma \sqrt{\left(1 + \frac{4}{3}\varphi^2 \right)^2 + 16\varphi^2 \left(1 + \frac{8}{3}\varphi^2 \right)^2}} \dots (6)$$

Die genauesten Gleichungen für Bogen ohne Biegungswiderstände mit gleichmäßig auf die Bogenlänge vertheilter Belastung entsprechen bekanntlich der „gemeinen Kettenlinie“, sie sind jedoch nicht geeignet für praktische Zwecke und in Wirklichkeit fehlen nie alle Biegungswiderstände.

Es sei z. B. das Gewicht von 1 cbm Bogenmaterial $\gamma = 7850$ kg und soll die größte Spannweite beim Pfeilverhältniß $\varphi = \frac{1}{10}$ berechnet werden. Man erhält aus (6), wenn σ in kg/qcm eingesetzt werden soll,

$$l = \frac{2 \cdot 0,1 \cdot 10000\sigma}{7850 \sqrt{\left(1 + \frac{4}{300} \right)^2 + \frac{16}{100} \left(1 + \frac{8}{300} \right)^2}} = 0,9320\sigma\text{m},$$

wonach für $\sigma = 1000 \quad 2000 \quad 4000 \quad 8000 \quad 12000$ kg

$$l = 932 \quad 1864 \quad 3728 \quad 7456 \quad 11184 \text{ m},$$

beinahe soviel m Spannweite als kg auf den qcm Querschnitt.

Die Formeln (5) und (4) hätten $l = 0,9216\sigma$ und $l = 0,9462\sigma$ geliefert. — Für das Pfeilverhältniß $\varphi = \frac{1}{8}$ erhält man unter sonst gleichen Voraussetzungen nach (6)

$$l = \frac{8 \cdot \frac{1}{8} \cdot 10000\sigma}{7850 \sqrt{\left(1 + \frac{4}{3 \cdot 64} \right)^2 + \frac{16}{64} \left(1 + \frac{8}{3 \cdot 64} \right)^2}} = 1,1116\sigma\text{m},$$

wonach für $\sigma = 1000 \quad 2000 \quad 4000 \quad 8000 \quad 12000$ kg

$$l = 1112 \quad 2223 \quad 4446 \quad 8893 \quad 13339 \text{ m}.$$

Die Gleichungen (5) und (4) hätten $l = 1,0938\sigma$ und $l = 1,1394\sigma$ ergeben. — Ist φ so klein, daß $\frac{4}{3}\varphi^2$ und $\frac{8}{3}\varphi^2$ gegen 1 vernachlässigt werden können, dann gehen die Ausdrücke (6) und (5) in (4) über.

F. Größte Spannweite einer ausgeführten Anlage. Fernsprechleitung Murg-Quinten über den Walensee (zu VIII). Die bereits im ersten Theil dieses Auf-

satzes erwähnte Fernsprechleitung zwischen Murg und Quinten besaß nach den mir freundlichst gemachten Mittheilungen des Erstellers, Herrn v. Schopfer, bei $l = 2400$ m Spannweite und $k = 230$ m Unterschied der Stützhöhen einen Pfeil $f = 180$ m (Abb. 35). Die Leitung bestand anfangs aus Stahldraht von 2 mm Dicke, 0,027 kg Gewicht von 1 m Drahtlänge und einer Zugfestigkeit von 140 kg/qmm. Wir wollen hieraus zunächst die größte Beanspruchung bei Belastung durch das Eigengewicht allein berechnen und hierbei wie üblich von den Biegungswiderständen absehen und die Formeln für parabolische Kettenlinien verwenden. Man hat dann die Kettenlänge zwischen den Stützpunkten:

$$s = l + \frac{k^2}{2l} + \frac{8f^2}{3l} \dots (1)$$

und wenn u die Belastung auf die Längeneinheit Spannweite, der wagerechte Schub:

$$H = \frac{ul^2}{8f} \dots (2)$$

die senkrechten Kräfte in den Querschnitten unmittelbar nach dem höchsten und vor dem tiefsten Stützpunkt:

$$V = \frac{ul}{2} + \frac{k}{l}H, \quad V' = \frac{ul}{2} - \frac{k}{l}H \dots (3)$$

und die größte Beanspruchung des Drahtes (beim höchsten Stützpunkt)

$$R = \sqrt{H^2 + V^2} \dots (4)$$

Gleichung 1) liefert die Kettenlänge zwischen den Stützpunkten

$$s = 2400 + \frac{230^2}{2 \cdot 2400} + \frac{8 \cdot 180^2}{3 \cdot 2400} = 2447 \text{ m},$$

sodafs man als Belastung auf das Meter Spannweite zu rechnen hat

$$u = 0,027 \frac{2447}{2400} = 0,02753 \text{ kg},$$

womit aus 2) der wagerechte Schub

$$H = 0,027 \frac{2447}{2400} \frac{2400^2}{8 \cdot 180^2} = 110,115 \text{ kg},$$

aus 3) die senkrechten Kräfte

$$V = 0,027 \cdot 1223,5 + \frac{230}{2400} 110,115 = 43,59 \text{ kg},$$

$$V' = 0,027 \cdot 1223,5 - \frac{230}{2400} 110,115 = 22,48 \text{ kg},$$

und aus 4) die größte Gesamtbeanspruchung des Drahts

$$R = \sqrt{110,115^2 + 42,59^2} = 118,43 \text{ kg}.$$

Dies ergibt für das Quadratmillimeter Querschnitt

$$\frac{118,43}{1^2\pi} = 37,70 \text{ kg},$$

wonach bei 140 kg/qmm Festigkeit die Sicherheit gegen das Eigengewicht allein war

$$\frac{140}{37,58} = 3,71.$$

Die senkrechten Drücke auf die Stützen an den Grenzen der Spannweite l setzen sich aus den berechneten Beiträgen V, V' dieser Oeffnung und denjenigen der angrenzenden Spannweiten zusammen, sie würden jedoch gleich obigem V, V' sein, wenn der Draht von den Stützen aus annähernd wagrecht weitergeführt wäre.

Bei kleinerem Pfeil f oder kleinerer Bogenlängen s als oben angenommen, würden die Beanspruchungen des Drahts durch das Eigengewicht größer, also die entsprechende Sicherheit geringer geworden sein. So hätte man beispielsweise

1) Vgl. Luegers Lexikon VI, S. 496.

für $s = 2425$ m (anstatt der obigen 2447 m) zunächst aus 1) erhalten $f = 112,17$ m und sodann in gleicher Weise wie oben fortfahrend $u = 0,02728$ kg, $H = 175,11$ kg, $V = 49,52$ kg, $R = 181,98$ kg, Sicherheit 2,42.

Zu der Beanspruchung durch das Eigengewicht des Drahts allein kommt die Beanspruchung durch Wind, Schnee und Eis, sodafs schon bei ruhender Belastung erheblich gröfsere Beanspruchungen und geringere Sicherheiten als die oben berechneten entstehen konnten. In Wirklichkeit ging die betrachtete Leitung durch Mitwirkung lebendiger Kraft zu Grunde. Herr v. Schloffer schreibt darüber: „Die Telephonleitung Murg-Quinten existirt nicht mehr, weil die in jener Gegend häufig auftretenden Stürme für die Leitung in einer so grossen Spannung, wie es sich gezeigt hat, stets gefährlich werden. Die Leitung wurde dreimal erstellt, zweimal mit Stahldraht von 2 mm Dicke und 440 kg Bruchfestigkeit (140 kg/qmm) und einmal mit einem Drahtseil aus drei Stahldrähten von 2 mm Dicke und 1650 kg Bruchfestigkeit (175 kg/qmm). Dieses Drahtseil wurde wie die vorhergehenden einfachen Drähte durch den Sturm entzwei gebrochen. Der Draht wird nämlich durch den Wind emporgehoben und nachher fallen gelassen, dies veranlafst gegen die Enden Zwicke, wie wenn mit der Peitsche geknallt wird, welchen das stärkste Material nicht zu widerstehen vermag. — Die Leitung wurde im April 1895 erstellt und hat bis im Mai 1898 existirt.“

Durch die Verwendung eines Drahtseils an Stelle eines einzeln Drahtes unter sonst gleichen Verhältnissen würde natürlich die rechnungsmässige Sicherheit gegen ruhende Belastung durch das Eigengewicht allein nicht geändert worden sein, da sowohl das Eigengewicht als die Bruchfestigkeit im Verhältnifs des Gesamtquerschnittes wachsen. Indessen handelt es sich nicht nur um Beanspruchungen durch das Eigengewicht allein und die Festigkeit war von 140 kg auf 175 kg/qmm, also um $\frac{1}{4}$ erhöht worden, während das Gewicht eines Drahts nur von 65 kg auf 70 kg, also um $\frac{1}{13}$ zugenommen hatte.

G. Ueber praktisch erreichbare Spannweiten von Hängebrücken ohne Rücksicht auf Kostendeckung (zu VII). Im ersten Theil dieses Aufsatzes wurde erwähnt, dafs der Kriegsminister der Vereinigten Staaten anlässlich der Frage der Ueberbrückung des Hudson (North-River) in New-York die Ansicht eines Ausschusses von Fachmännern über die grösste erreichbare Spannweite von Hängebrücken eingeholt habe, deren Verkehr mit Wahrscheinlichkeit hinreiche, um die Ausführungskosten zu decken, und dafs dieser Ausschufs unter gewissen Voraussetzungen, insbesondere unter vorläufiger Ausschaltung der Kostendeckungsfrage zu einer Grenzspannweite von 1320 m gekommen sei. Da diese Zahl seither auch in Deutschland häufig als Grenze praktisch erreichbarer Brückenspannweiten angeführt wird, ohne Beifügung ihrer Voraussetzungen, auf welche doch alles ankommt, so soll hier die Berechnung in ihren Grundzügen wiederholt werden, wobei wir uns auf den amtlichen Bericht stützen.¹⁾ Im Gegensatz zu letzterem führen wir die Be-

1) Report of board of Engineer officers as to maximum span practicable for suspension bridges. Major Chas. W. Raymond, Captain W.M. H. Bixby, Captain Edward Burr, Corps of Engineers, U.S. Army, Members of the Board. Washington, Government printing office 1894.

rechnungen für metrisches Mafs und Gewicht durch, woraus sich die nicht abgerundeten Zahlenannahmen erklären.

Der Berechnung wurde zu Grunde gelegt eine Eisenbahnbrücke für sechs Gleise, welche von 16 Kabeln aus je 6000 parallelen Gufsstahldrähten (von etwa 6,5 mm Dicke, Nr. 3 B. W. G.) mit 2039 qcm Metallquerschnitt getragen wird, wobei sich einschliesslich der Umwicklung Kabeldurchmesser von 54,61 cm ergaben. Die Kabel erhielten gleiche Stützhöhen und ein Pfeilverhältnifs $f/l = \frac{1}{8}$, welches für grosse Spannweiten und eiserne Stützpfiler bei Berücksichtigung der Gründungskosten dem vortheilhaftesten naheliegen soll. Da die Zugfestigkeit der Drahtseile zu 12654 kg/qcm vorausgesetzt und dreifache Sicherheit verlangt wurde, so durfte die grösste Beanspruchung von 1 qcm Metallquerschnitt der Kabel 4218 kg betragen. Für die Hängestangen war halb soviel und für die Versteifungsträger der Beanspruchungen in verschiedenem Sinne wegen ein Viertel soviel, für den Stoffzuschlag im Untergurt als Theil der Windverstrebung jedoch ebenfalls halb soviel zugelassen.

Die Grundbelastung (welcher die Form der Kabel entsprechen soll) wurde gleichmässig vertheilt auf die Spannweite und demgemafs die Kabelform parabolisch angenommen. Bei Wahl der verschiedenen Lastantheile waren die durch Theorie und Erfahrung gebotenen Anhaltspunkte zu berücksichtigen. Die grösste Beanspruchung der Kabel entsteht bei Vollbelastung der ganzen Brücke. Wenn alsdann die Versteifungsträger ihren Zweck vollkommen erfüllen, d. h. die ganze Belastung gleichmässig auf die Spannweite vertheilt, so würde als genügend erachtet worden sein, auf das Meter Spannweite eine Verkehrslast zu rechnen:

$$\frac{1387994}{l} \cdot 6 = \frac{8327964}{l} \text{ kg.}$$

Da jedoch eine vollständig gleichmässige Vertheilung nicht erreichbar ist, und örtliche Mehrbeanspruchungen auch aus anderen Ursachen als möglich galten, so wurden 50 v. H. zugeschlagen und die Verkehrslast für das Meter Spannweite gesetzt:

$$p = \frac{12491942}{l} \text{ kg.}$$

Das Eigengewicht von 1 m Kabel wurde, einem Gewichte $\gamma = 7847$ kg für das cbm Draht entsprechend, ohne Umwicklung zu $7847 \cdot 0,2039 = 1600$ kg angenommen. Da nun die Kabellänge zwischen den Stützpfilern nach der Näherungsformel für parabolische Achse

$$s = \left(1 + \frac{8f^2}{3l^2}\right) l$$

mit $f/l = \frac{1}{8}$ sich ergab

$$s = \left(1 + \frac{8}{3 \cdot 8^2}\right) l = 1,04167 l,$$

so war das Eigengewicht der 16 Kabel für das Meter Spannweite zu setzen:

$$e = 1600 \cdot 16 \cdot 1,04167 = 26664 \text{ kg.}$$

Gewicht der Drähte für die Umwicklung auf 1 m Kabel 38,7 kg, also bei 16 Kabeln auf 1 m Spannweite:

$$e_0 = 38,7 \cdot 16 \cdot 1,04167 = 645 \text{ kg.}$$

Während das Gewicht der Fahrbahn für sechs Gleise auf 1 m Spannweite geschätzt wurde

$$g_1 = 10715 \text{ kg,}$$

kamen auf Grund überschlägiger Ermittlung für 1 m Spann-

weite als Gewicht der zwei Versteifungsträger nach Formeln Melans¹⁾ in Rechnung

$$g_2 = 4883 + 13,4467l + 0,0085095l^2 \text{ kg}$$

und als Gewicht der Wind- und Querverstrebungen

$$g_3 = 3601 + 1,8988l \text{ kg.}$$

Auf jeder Seite der Brücke bewirken acht Reihen Hängestangen aus Draht die Uebertragung der Belastung auf die Kabel. Die Anordnung ist so gedacht, dafs alle Hängestangen nahezu gleichviel zu tragen haben. Da die Kabel parabolisch vorausgesetzt sind, so wäre die mittlere Länge der Hängestangen, wenn sie von der Kabelachse bis zur wagerechten Tangente an den Scheitel der letzteren reichten, $f/3$. In Wirklichkeit sind die Hängestangen bekanntlich länger und die mittlere Länge wurde gesetzt

$$h = \frac{f}{3} + 18,2876 \text{ m.}$$

Bezeichnet B die Belastung der Hängestangen für 1 m Spannweite und b ihre zulässige Beanspruchung auf 1 qcm Querschnitt, dann ist der nöthige Querschnitt der Hängestangen für das Meter Spannweite:

$$\frac{B}{10000b} \text{ qm}$$

und das entsprechende theoretische Gewicht bei h m mittlerer Länge und γ kg Gewicht von 1 cbm: $g_4 = \frac{B}{10000b} h \gamma \text{ kg.}$

Mit Rücksicht auf die Abweichungen der Wirklichkeit vom theoretischen Gewicht sind 20 v. H. zugeschlagen, sodafs entsprechend den angenommenen Werthen $\gamma = 7847 \text{ kg}$, $b = 2109 \text{ kg}$ und $f = l/8$ als Gewicht der Hängestangen für das Meter Spannweite thatsächlich eingeführt wurde:

$$g_4 = \frac{1,2B}{10000 \cdot 2109} \left(\frac{l}{24} + 18,2876 \right) 7847 = \frac{l/24 + 18,2876}{2240,85} B \text{ kg.}$$

Die an den Hängestangen für 1 m Spannweite hängende Last ist

$$B = p + g_1 + g_2 + g_3 + g_4.$$

Indem hierin vorläufig $g_4 = 1935 \text{ kg}$ gesetzt wurde, ergab sich mit dem oben ausgedrückten p , g_1 , g_2 , g_3

$$B = \frac{12491946}{l} + 2134 + 15,3465l + 0,0085095l^2 \text{ kg,}$$

und damit aus obigem Ausdruck von g_4 das Gewicht der Hängestangen für das Meter Spannweite:

$$g_4 = \frac{101998}{l} + 405 + 0,5185l + 0,0003550l^2 + 0,000001583l^3 \text{ kg.}$$

Das Gesamtgewicht von 1 m Brücke mit Ausnahme des tragenden Theils der Kabel ist nun

$$u = p + e_0 + g_1 + g_2 + g_3 + g_4,$$

das heifst mit den nun erhaltenen Werthen der rechts auftretenden Größen

$$u = \frac{12593940}{l} + 20249 + 15,8640l + 0,0088645l^2 + 0,000001583l^3 \text{ kg} \dots (1)$$

Als größte Beanspruchung der parabolischen Kabel durch eine Belastung von $q \text{ kg}$ auf das Meter Spannweite wurde angenommen

$$R = \sqrt{H^2 + V^2} \text{ mit } H = \frac{ql^2}{8f}, \quad V = \frac{ql}{2}$$

$$\text{also } R = \frac{ql}{2} \sqrt{16 + \frac{l^2}{f^2}} \dots (2)$$

1) Handbuch der Ingenieurwissenschaften, II. Der Brückenbau, 4. Abtheilung: Eiserne Bogenbrücken und Hängebrücken, Leipzig 1888, S. 5.

was bei Anwendung von Versteifungsträgern mit Zwischengelenk der gewöhnlichen Theorie entspricht, bei Versteifungsträgern ohne Zwischengelenk theoretisch genau nur für die Grundbelastung gilt, aber für die vorliegende Untersuchung genügt. Für ein bestimmtes R hätte man nach (2), wenn die Kabel nur ihr eigenes Gewicht tragen, mit $q = e$:

$$l_e = \frac{8R}{e \sqrt{16 + \frac{l^2}{f^2}}}, \dots (3)$$

während für Vollbelastung der ganzen Spannweite mit $q = e + u$

$$l = \frac{8R}{(e + u) \sqrt{16 + \frac{l^2}{f^2}}}, \dots (4)$$

$$\text{sodafs } \frac{e + u}{e} = \frac{l_e}{l} \dots (5)$$

Im vorliegenden Falle ergibt sich bei der zugelassenen Beanspruchung von 4218 kg/qcm für 16 Kabel von je 2039 qcm Querschnitt $R = 4218 \cdot 16 \cdot 2039 \text{ kg}$ und mit $e = 26664 \text{ kg}$ und $l/f = 8$ aus (3):

$$l_e = \frac{8 \cdot 4218 \cdot 16 \cdot 2039}{26664 \sqrt{80}} = 4616 \text{ m,}$$

womit aus (5)

$$(26664 + u)l = 26664 \cdot 4616 = 123081024,$$

und nach Einsetzen des Ausdruckes (1):

$$0,0000001583l^4 + 0,0088645l^3 + 15,8640l^2 + 46913l - 110487084 = 0,$$

wie man auch aus (4) mit u nach (1) ohne vorherige Berechnung von l_e hätte erhalten können. Die letzte Gleichung liefert die gesuchte Grenzspannweite unter den angenommenen Verhältnissen und zugelassenen Beanspruchungen $l = 1320,4 \text{ m}$ oder rund

$$l = 1320 \text{ m.}$$

Der americanische Ausschufs hat 4335 Fufs (1321,3 m) also ebenfalls rund 1320 m erhalten. Diese Zahl pflegt als Ergebnis seiner Untersuchung angeführt zu werden.

H. Ueber praktisch erreichbare Spannweiten von Hängebrücken mit Rücksicht auf Kostendeckung. Hudsonbrücke in New-York (zu VIII). Bis dahin ist die vom Kriegsminister der Vereinigten Staaten veranlafte Untersuchung nur vom technischen Standpunkte geführt. Verlangt war jedoch die größte praktisch erreichbare Spannweite von Hängebrücken, „consistent with an amount of traffic probably sufficient to warrant the expense of construction“, wobei also auch Kosten und Verkehr der Brücke in Betracht kommen. Die Anschauungen des Ausschusses hierüber sind im folgenden dargelegt.

Die Kosten einer Hängebrücke lassen sich nicht einfach als Function von Spannweite und Verkehr ausdrücken, sie sind erheblich von örtlichen Verhältnissen abhängig, z. B. Tiefe des tragfähigen Bodens, nöthige Höhenlage der Fahrbahn, Kosten des Bodens, der Thürme, Verankerungen, Zufahrten usw. Bei Verfolgung der Ausgaben für mehrere sehr große Brücken ergab sich, dafs diese wechselnden Ortseinflüsse in Städten durchschnittlich mehr als 60 v. H. der Gesamtkosten ausmachten. Bei der East-River-Brücke erforderte die eigentliche Brücke nur ein Drittel der Ausgaben für die ganze Anlage, und bei der geplanten North-River-Brücke sollen nach einer Schätzung des New-Yorker Bauausschusses die erwähnten Ortseinflüsse 54 v. H. der geschätzten Gesamtkosten

ausmachen, obschon in diesen die Kosten für Zufahrten, Abschlusfbauten und Landerwerb nicht eingeschlossen sind.

Ebenso schwer läßt sich eine Beziehung zwischen dem Verkehr und den einzubringenden Kosten aufstellen. Man kann natürlich annehmen, daß eine Brücke größter Spannweite nur an einem Orte hergestellt wird, wo auf ihre volle Ausnutzung zu rechnen ist, aber es läßt sich im allgemeinen nicht sagen, welche Verkehrslasten mit der Zeit auftreten werden. Sodann kann sich eine solche Brücke selbst dann empfehlen, wenn der Verkehr nicht hinreicht, die großen Anlagekosten zu decken; Eisenbahngesellschaften können zusammenwirken wegen der Vortheile, welche die Hebung und Erleichterung des Verkehrs mit sich bringen, und anliegende Städte können ihre Unterstützung leihen, wie im Falle der Brücke zwischen New-York und Brooklyn.

Da nun der Ausschufs nicht imstande war, zu endgültigen Schlüssen von allgemeiner Bedeutung zu gelangen, so hielt er es für lehrreicher, die Frage unter örtlichen Beschränkungen zu prüfen. Die Unterlagen hierfür waren geliefert durch die jüngsten Ermittlungen aus Anlaß der vorgeschlagenen Brücken über den Hudson in New-York. Die Anzahl der Fahrgäste, welche jährlich zwischen New-Jersey und New-York-City übergesetzt werden, soll bereits (1894) 85 000 000 übersteigen; der Personen- und Frachtverkehr wächst aber rasch. Daß eine Brücke an dieser Stelle voll ausgenutzt würde, kann kaum zweifelhaft sein. Eine solche Brücke würde indessen hauptsächlich dem Personenverkehr dienen, da die Gelegenheit zur Beförderung von Fracht auf dem Wasser reichlich und zweckmäßig ist.

Der Hudson bildet bei New-York den wichtigsten Theil des Innenhafens; seine mittlere Tiefe von 15 m und seine lichte Breite zwischen den Ufermauern von wenigstens 854 m machen ihn zu einer der schönsten Reeden der Welt, ein großartiger Handelsverkehr findet auf ihm statt. Von den Bethelligten sind scharfe Einsprachen gegen Verengung des Flußbettes durch einen Pfeiler erhoben worden. Die am wenigsten Einwänden begegnende Stelle für eine solche Verengung würde nicht weit von der Mitte zwischen den Ufermauern liegen, allein diese Stelle verbietet sich durch die große Tiefe bis zu sicherer Gründung.

Der New-Yorker Bauausschufs berichtete, daß der Fluß sicher mit einer Oeffnung überbrückt werden könne, und schätzte die Kosten einer Hängebrücke, wenn ihr New-Yorker Pfeiler zwischen die 59. und 60. Strafe komme, auf 30 743 000 Dollars. Dies ist der Anschlag für ihre „leichtere Construction“, welche jedoch reichlich genügen würde.)

1) Ein vom Präsidenten der Vereinigten Staaten eingesetzter Ausschufs, bestehend aus dem Major vom Ingenieurcorps C. W. Raymond als Vorsitzenden und den vier Civilingenieuren G. Bouscaren, W. H. Burr, Th. Cooper und G. S. Morison schätzte die Kosten einer solchen sechsgleisigen Hängebrücke auf 35 000 000 Dollar. Vgl. Metan, Zeitschr. d. österr. Ing.- u. Arch.-Vereins 1895, S. 369.

Uebrigens betonte der Ausschufs, daß die nur zu Vergleichen aufgestellte Schätzung nicht als wirklicher Kostenanschlag gelten könne. Der Ausschufs des Kriegsministers erachtete die Schätzung als ganz befriedigend für ihren Zweck, hielt aber für erwünscht, die geringsten und höchsten Kosten zu ermitteln, um zu zeigen, welchen Schwankungen derartige Schätzungen unterworfen sind, und wie sehr berechnete Verschiedenheiten der Voraussetzungen darauf einwirken können.

Der Preis des Stahles ist in Uebereinstimmung mit der Mehrheit des New-Yorker Bauausschusses zu 4 Cent das Pfund (37 Pfennig das kg), der Preis des Drahtes auf Grund der Angaben leitender Werke und der Erfahrungen bei der East-River-Brücke zu 7 Cent das Pfund (65 Pfennig das kg) angenommen. Die Gewichte sind nach den im Berichte gegebenen Formeln berechnet (s. oben). Als Ort der Brücke ist die Gegend der 69. Strafe in New-York vorausgesetzt. Die Kosten des Unterbanes sind so eingeführt, wie sie der New-Yorker Ausschufs bei Herstellung zwischen der 59. und 60. Strafe angesetzt hatte, jedoch unter Abzug von 2 900 000 Dollar, welche nach seiner Angabe bei Wahl der oberen Lage erspart würden. Die geringste Schätzung lautet dann:

Hängende Last	90 870 000 Pfd.	
Thürme	52 313 000 „	
Ketten und Ankerplatten	18 324 000 „	
Stahl zu 4 Cent das Pfund	161 507 000 Pfd.	6 460 280 Doll.
Hauptkabel mit Umwicklung	30 358 000 Pfd.	
Rückhaltkabel mit Umwicklung	22 738 000 „	
Hängestangen	3 222 000 „	
Draht zu 7 Cent das Pfund	56 318 000 Pfd.	3 942 260 Doll.
Unterbau	11 784 000 „	
Zusammen	221 865 400 Pfd.	22 186 540 Doll.

Bei Wahl der günstigsten Lage und sachkundigsten technischen Leitung glaubt der Ausschufs, daß 23 000 000 Dollar eine angemessene Schätzung für eine sechsgleisige Eisenbahn-hängebrücke von 975 m Spannweite über den Hudson in New-York ist, und daß der Verkehr derselben genügen werde, um die Anlagekosten zu decken. Die Brücke solle jedoch so angeordnet werden, daß ihre Leistungsfähigkeit leicht erhöht werden kann, was bei Hängebrücken dadurch zu erreichen sei, daß Thürme und Verankerungen entsprechende Abmessungen erhalten. Wenn sachkundigen Ingenieuren genügende Anregung gegeben werde, Zeichnungen und Berechnungen zum Wettbewerb für eine Brücke mit einer Oeffnung am erwähnten Platze vorzubereiten, so zweifle der Ausschufs nicht, daß vollständig befriedigende Entwürfe innerhalb der geschätzten Kostengrenzen erhalten würden.

Erddruck.

Vom Baurath Adolf Francke in Herzberg am Harz.

(Alle Rechte vorbehalten.)

Wir betrachten einen cohäsionslosen Erdkörper vom Reibungswinkel φ und werden das Gewicht γ desselben, bezogen auf die Raumeinheit, meistens der Kürze halber = 1 setzen. Der Druck P , welchen dieser oben durch eine Ebene abgegrenzte Erdkörper auf eine Stützwand OA ausübt, ist an sich etwas Unbestimmtes, und selbst dann, wenn unter P derjenige Druckwiderstand verstanden wird, welcher noch eben zur Erhaltung des Gleichgewichtes der Erdmasse genügt, oder, damit gleichbedeutend, derjenige Grenzwert, bei welchem der Einsturz oder das Ausweichen der Wand beginnt, bleibt dieser Druck mehrfacher Deutung unterworfen.

Sein Werth und seine Richtung sind vielmehr als abhängig anzusehen, je von der näheren Art und Weise des Ausweichens der Wand, und, gleichwie man auf dem Wege des Versuches zu verschiedenen Ergebnissen gelangt, je nachdem die Versuchswand etwa drehbar ist um eine feste Achse, oder derselben etwa ein Ausweichen in bestimmter Richtung vorgeschrieben ist, oder etwa die die im übrigen vollständig freie Wand stützende Kraft unveränderliche Richtung hat, ebensowohl gelangt man bei der theoretischen Feststellung der kleinsten erforderlichen Stärke einer Futtermauer zur Lösung verschiedener Aufgaben, je nachdem z. B. die Untersohle der Futtermauer als fest, reibungsfähig oder nicht reibungsfähig, als elastisch nachgiebig oder unelastisch anzusehen ist, weil in dem einen Falle Drehmomente um bestimmte Punkte, im andern Seitenkräfte von bestimmter Richtung, in einem dritten Falle die Gesamtheit der Kräftelagen im Bauwerke oder die allgemeine Gestaltung der Stützzlinie als maßgebende Bestimmungswerthe zu betrachten sein können.

Weist man aber dem Wanddruck P eine bestimmte Richtung zu, beispielsweise die senkrechte zur Wand durch Verkleiden der beliebig gerichteten Stützwand durch eine vollkommen glatte Glasplatte, so ist der kleinste, zur Erhaltung des Gleichgewichtes eben noch hinreichende Erd- druck P etwas ganz Bestimmtes. Stellen wir diesen kleinsten Werth P allgemein dar, als Abhängigkeit seiner Richtung α , so sind wir einmal in der Lage, das Minimum unter allen diesen Werthen P , also den überhaupt kleinsten Werth P_m nach Größe und Richtung zu bestimmen, zweitens aber können alsdann, auf Grund der aufgestellten, allgemeinen Beziehung des kleinsten Werthes P zur zugehörigen Richtung α , auch andere auf Kleinstwerthe bezügliche Fragen, wie die Frage nach dem Drucke des kleinsten Seitenschubes bestimmter Richtung oder nach dem Drucke des kleinsten Drehmomentes in Bezug auf gegebene Punkte beantwortet werden.

I. Ableitung der allgemeinen Abhängigkeit des kleinsten Wanddruckes P von seiner Richtung α .

Wir betrachten, Abb. 1, als allgemeinen Fall, eine unter dem Winkel β gegen die Lothrechte geneigte Stützwand OA von der Länge $OA = a$ und bezeichnen mit ε den Böschungswinkel der Hinterfüllung. Ziehen wir durch den Fußpunkt

O der Wandebene OA den Strahlenbüschel ω aller ebenen Schnitte OB , so ist je der auf einen Strahl OB oder ω wirkende Erddruck K die Mittelkraft des Wanddruckes P und des Erdgewichtes des Prismas ABO , und die Kräftelagen K umhüllen eine Parabel, weil die Linien K als die Verbindungsgeraden zweier projectivischen Punktreihen, nämlich der auf der festen Geraden P liegenden Punkte C und der auf der unendlich fernen Geraden liegenden,

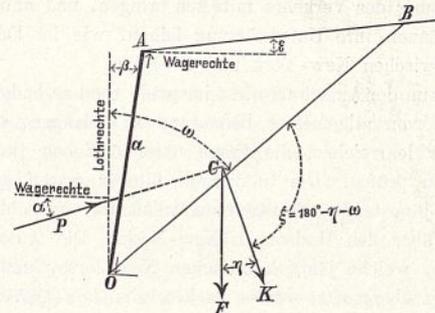


Abb. 1.

entsprechenden Richtungspunkte K betrachtet werden können und daher die Gesamtheit der Linien K , als Erzeugniß zweier projectivischen Punktgebilde eine Curve zweiten Grades umhüllt, welche, weil die unendlich ferne Gerade, als Träger des einen erzeugenden geraden Gebildes, dieser Tangentenschar K mit angehört, eine Parabel darstellt.

Wir bezeichnen daher in der Folge die Gesamtheit der Kräftelagen K , welche wir auch als ein Seil- oder Druckpolygon auffassen können, kurz als die Parabel K , den Winkel aber, welchen je eine Kraft K mit dem ihr zugehörigen Schnitt ω einschließt, bezeichnen wir allgemein mit ξ .

Ändern wir nun, bei unveränderlicher Richtung α , die Größe des Druckes P , so ändern sich alle Winkel ξ stets im gleichen Sinne. Wächst P , so nehmen alle Winkel ξ ab, wird P kleiner, so wachsen alle Winkel ξ , weil K für jeden festen Schnitt ω die Mittelkraft aus dem lothrecht wirkenden, unveränderlichen Gewichte des Dreiecks OAB und der unveränderlich gerichteten, allein der Größe nach sich verändernden Seitenkraft P darstellt.

Im allgemeinen ist irgend ein bestimmter Winkel ξ_1 unter allen Winkeln ξ der größte, und wir finden daher eine untere Grenze für die Größe von P , indem wir festsetzen, daß dieser ausgezeichnete größte Winkelwerth ξ_1 den aus dem Reibungsgesetze folgenden, höchsten zulässigen Werth $90^\circ + \varphi$ jedenfalls nicht überschreiten darf.

Nun ist das Gewicht F des Dreiecks OAB gegeben durch:

$$F = \gamma \frac{a^2 \sin(90^\circ + \beta + \varepsilon) \sin(\omega - \beta)}{2 \sin(90^\circ - \omega - \varepsilon)}, \text{ und der Winkel } \eta$$

zwischen Krafrichtung K und der Lothrechten ist bestimmt

$$\text{durch: } \text{ctg } \eta = \frac{F}{P \cos \alpha} - \text{tg } \alpha, \text{ oder, für } \gamma = 1,$$

$$\text{ctg } \eta = \frac{a^2 \cos(\beta + \varepsilon) \sin(\omega - \beta)}{2P \cos \alpha \cos(\omega + \varepsilon)} - \text{tg } \alpha,$$

woraus durch Ableitung folgt:

$$-\frac{d\eta}{d\omega} \frac{1}{\sin^2 \eta} = \frac{a^2 \cos^2(\beta + \epsilon)}{2P \cos \alpha \cdot \cos^2(\omega + \epsilon)}$$

Während aus $\xi = 180^\circ - \eta - \omega$ allgemein folgt:

$$\frac{d\xi}{d\omega} = -\frac{d\eta}{d\omega} - 1.$$

Kein Werth ξ kann jemals größer als $90^\circ + \varphi$ werden, und wir erhalten mithin als Kennzeichen für den Eintritt dieses höchstmöglichen Grenzwertes $\xi_1 = 90^\circ + \varphi$ die Gleichungen:

$$\frac{d\xi_1}{d\omega_1} = 0, \quad \frac{d\eta_1}{d\omega_1} = -1, \quad \eta = 90^\circ - \varphi - \omega_1,$$

$$\cos(\varphi + \omega_1) = \sin \eta_1 = \frac{\cos(\omega_1 + \epsilon)}{\cos(\beta + \epsilon)} \sqrt{\frac{2P \cos \alpha}{a^2}},$$

oder, nach $\text{tg } \omega_1$ aufgelöst

$$1) \text{ tg } \omega_1 = \frac{\cos \varphi \cos(\beta + \epsilon) - \cos \epsilon \sqrt{\frac{2P \cos \alpha}{a^2}}}{\sin \varphi \cos(\beta + \epsilon) - \sin \epsilon \sqrt{\frac{2P \cos \alpha}{a^2}}}$$

Aus $\text{ctg } \eta_1 = \text{tg}(\varphi + \omega_1)$ folgt:

$$\frac{\sin(\varphi + \omega_1)}{\cos(\varphi + \omega_1)} + \frac{\sin \alpha}{\cos \alpha} = \frac{a^2 \cos(\beta + \epsilon) \sin(\omega_1 - \beta)}{2P \cos \alpha \cos(\omega_1 + \epsilon)},$$

oder da $\cos(\omega_1 + \epsilon) = \frac{a \cos(\beta + \epsilon) \cos(\varphi + \omega_1)}{\sqrt{2P \cos \alpha}}$ ist:

$$\sin(\varphi + \alpha + \omega_1) \sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \sin(\omega_1 - \beta) \sqrt{\cos \alpha}.$$

Hieraus folgt, nach Einsetzung des Werthes $\text{tg } \omega_1$ in die aufgelöste Gleichungsform:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} \left\{ \sin(\varphi + \alpha) \cos \omega_1 + \cos(\varphi + \alpha) \sin \omega_1 \right\} = \sqrt{\cos \alpha} [\cos \beta \sin \omega_1 - \sin \beta \cos \omega_1]$$

sowie nach Ordnung der einzelnen Gleichungsglieder:

$$\frac{2P}{a^2} - \frac{2 \cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha}}{\cos(\varphi + \alpha - \epsilon)} \sqrt{\frac{2P}{a^2}} + \frac{\cos(\beta + \epsilon) \cos(\varphi + \beta)}{\cos(\varphi + \alpha - \epsilon)} = 0.$$

Diese in Bezug auf $\sqrt{\frac{2P}{a^2}}$ quadratische Gleichung ergibt

für die Unbekannte $\sqrt{\frac{2P}{a^2}}$ die beiden Wurzelwerthe:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha} \pm \sqrt{\cos^2(\beta + \epsilon) \cos \alpha - \cos(\beta + \epsilon) \cos(\varphi + \beta) \cos(\varphi + \alpha - \epsilon)}}{(\cos \varphi + \alpha - \epsilon)}$$

Oder nach entsprechender Umformung des letzten Wurzelausdruckes:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha} - \sqrt{\cos(\beta + \epsilon) \sin(\varphi - \epsilon) \sin(\varphi + \alpha + \beta)}}{\cos(\varphi + \alpha - \epsilon)}$$

Von diesen beiden Wurzelwerthen bezieht sich derjenige mit dem Vorzeichen minus auf den in Abb. 1 betrachteten Fall einer Stützwand OA unter Einwirkung des kleinsten thätigen Erddruckes, für welchen wir also die Gleichung erhalten:

$$I. \sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha} - \sqrt{\cos(\beta + \epsilon) \sin(\varphi - \epsilon) \sin(\varphi + \alpha + \beta)}}{\cos(\varphi + \alpha - \epsilon)}$$

welche ganz allgemein die Abhängigkeit des kleinsten möglichen Werthes des Wanddruckes P vom Richtungswinkel α darstellt, und es bedeutet $+\beta$ eine rückwärts geneigte, $-\beta$ eine vorwärts geneigte Wand, $+\epsilon$ eine von A aus ansteigende, $-\epsilon$ eine abfallende Böschung, $+\alpha$ die Abweichung der Kraftlinie P von der Wagerechten nach unten, wenn die Kraft P als von außerhalb auf die Wand wirkend gezogen wird, $-\alpha$ die Abweichung nach oben.

Die Wurzel mit dem Vorzeichen $+$ gilt für den leichten Erddruck D einer Druckwand OA , welche sich auf den linksseitigen Ergänzungsraum bezieht, so zwar also, daß man den Raumwinkel BAO als frei, den Ergänzungswinkel aber als mit Erde gefüllt zu denken hat, und daher in:

$$I^a. \sqrt{\frac{2D}{a^2}} = \frac{\cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha} + \sqrt{\cos(\beta + \epsilon) \sin(\varphi - \epsilon) \sin(\varphi + \alpha + \beta)}}{\cos(\varphi + \alpha - \epsilon)}$$

die Winkel α, β, ϵ im entgegengesetzten Sinne, wie für Gleichung I, zu nehmen hat.

Weist man in der Gleichung I der Richtung α denjenigen Werth zu, wie solcher dem thätigen Erddruck des unbegrenzten Erdkörpers entspricht, so erhält man eben diesen von unserer Betrachtung mitumfaßten Sonderfall des thätigen Erddruckes bei den Werthen

$$\text{tg } \alpha = \text{tg } \epsilon - \frac{\sin \beta}{\cos \epsilon \cdot \cos(\beta + \epsilon)}; \quad \alpha = \frac{\cos \epsilon - \sqrt{\cos^2 \epsilon - \cos^2 \varphi}}{\cos \varphi}$$

Für $\varphi + \alpha - \epsilon = 90^\circ$ nimmt die Formel für $\sqrt{\frac{2P}{a^2}}$

die Form $\frac{0}{0}$ an, und, wie man durch Bildung der Ableitungen

nach φ , oder α , oder ϵ erfährt, wird hierbei für P der Werth erhalten:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{1 \cos(\varphi + \beta)}{2 \sqrt{\cos \alpha}}; \quad P \cos \alpha = H = \gamma \frac{a^2}{8} \cos^2(\varphi + \beta).$$

Für $(\varphi + \alpha - \epsilon) > 90^\circ$ kann man, um positive Zahlen erscheinen zu lassen, schreiben:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\sqrt{\cos(\beta + \epsilon) \sin(\varphi - \epsilon) \sin(\varphi + \alpha + \beta)} - \cos(\beta + \epsilon) \sqrt{\cos \alpha}}{\sin(\varphi + \alpha - \epsilon - 90^\circ)}$$

Was den Angriffspunkt des Gesamtdruckes P einer Stützwand OA betrifft, so wird nach Erfahrung und Beobachtung anzunehmen sein, daß der Angriffspunkt stets im unteren Drittelpunkte liegt. Weil, unter Voraussetzung beliebig ausgedehnter Hinterfüllungsböschung, die Größe dieses Gesamtdruckes P zum Quadrat der Wandlänge a , bei beliebigem Anwachsen dieser Wandlänge, im geraden Verhältniß steht, und Punkt A als allgemeiner Aehnlichkeitspunkt gleichartiger, für jede einzelne Stützwand a_1, a_2, a_3 möglicher Spannungszustände gewählt werden kann, so führt zwar die an sich nicht nothwendige, aber einfache und natürliche, durch Erfahrung bestätigte Annahme, daß jeder beliebige von A ab gemessene Höhenthail einer einzelnen Stützebene sich in Bezug auf den von ihm aufgenommenen Erddruck verhalte wie eine einheitliche Stützwand, zu der Vorstellung, daß sämtliche kleinen Einzeldrücke $p = \left(\frac{dP}{da}\right) da$

als gleichgerichtet zu betrachten sind und die zeichnerische Darstellung dieser Drücke p das Bild eines Dreiecks biete. Allgemein braucht jedoch, weil die Gestaltung der inneren Kräfte eines Erdkörpers in vielfacher Beziehung auf unendlich mannigfaltige Weise möglich ist, selbstverständlich der Wanddruck nicht stets zwangsweise durch den unteren Drittelpunkt zu gehen, vielmehr kann man eine im übrigen freie, mit Erde hinterfüllte Stützwand OA allgemein im Gleichgewicht halten durch eine innerhalb gewisser Grenzen beliebig gerichtete Aufsenkraft, welche nicht durch den Drittelpunkt geht, sondern von demselben, bei anwachsenden Werthen φ , mehr und mehr sich entfernen kann. Dennoch

aber erfordert, nach unserer Anschauung, das Zustandekommen einfacher Spannungszustände, welche sich zugleich als Grenzzustände auszeichnen, als Angriffspunkt der Gesamtkraft stets den unteren Drittelspunkt, weil andernfalls, beispielsweise bei der Frage nach dem kleinsten Wanddrucke bestimmter Richtung, sich der Widerspruch ergeben würde, daß dieser Kleinstwerth zwar für die ganze geschlossene Wand, nicht aber auch gleichzeitig für jeden Theil derselben vorhanden sein solle. Der Beweis aber für das Bestehen einer allgemeinen unteren Grenze der GröÙe des thätigen Erddruckes bei bestimmter Richtung α ist unabhängig sowohl von der Höhenlage oder der Verschiebung der Druckparabel K im Erdkörper, sowie auch von sonstigen Annahmen über den näheren Verlauf der inneren kleinen Kräfte im Erdkörper. Auch dann, wenn im allgemeinen einem beliebigen durch O geführten Schnitte OB nicht allgemein gleichgerichtete Druckkräfte zugetheilt werden, bleibt der Zwang bestehen, daß der Gesamtdruck K irgend eines Schnittes mit dieser ihm zugehörigen Geraden niemals einen Winkel $\xi > 90^\circ + \varphi$ bilden kann, und der im günstigsten Falle höchstmögliche Werth $\xi_1 = 90^\circ + \varphi$ liefert daher stets eine bestimmte untere Grenze, welche der Erddruck im günstigsten Falle voll und ganz erreichen, niemals aber unterschreiten kann.

Für die lothrechte Stützwand mit wagerechter Hinterfüllung, Abb. 2, gelten die Werthe:

$$\sqrt{\frac{2P}{\gamma h^2}} = \frac{\sqrt{\cos \alpha - \sqrt{\sin \varphi \sin(\alpha + \varphi)}}}{\cos(\alpha + \varphi)};$$

$$\text{tg } \omega_1 = \text{ctg } \varphi - \frac{1}{\sin \varphi} \sqrt{\frac{2P \cos \alpha}{\gamma h^2}},$$

woraus für $\alpha = 0$ folgt:

$$P = \frac{\gamma h^2}{2} \left(\frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right); \text{tg } \omega_1 = \text{tg}(45^\circ - \varphi/2)$$

und es ist, Abb. 2a, leicht zu ersehen, daß ohne gleichzeitige Richtungsänderung, dieser Werth nicht kleiner werden kann, weil die Annahme eines wagerechten Druckes

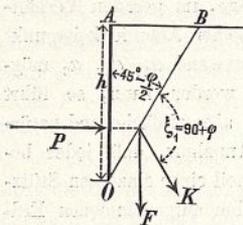


Abb. 2.

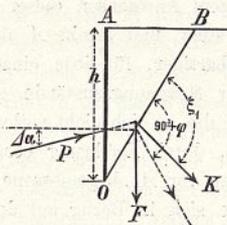


Abb. 2a.

$P < \frac{\gamma h^2}{2} \left(\frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right)$ zu dem Widersinn führen würde, daß der Gesamtdruck K des Strahles ω_1 diesen Strahl unter einen Winkel $\xi > 90^\circ + \varphi$ schneiden würde. Wird aber Abb. 2a die Richtung P gedreht um den sehr kleinen Winkel $\Delta \alpha$, so nimmt, bei gleichbleibender GröÙe der Kraft P , der wagerechte Schub von K ab, um die kleine GröÙe zweiter Ordnung $(1 - \cos \Delta \alpha) P = \frac{\Delta \alpha^2}{2} P$, der lothrechte Seitenschub von K aber ab um die kleine GröÙe erster Ordnung $\sin \Delta \alpha P = \Delta \alpha P$. Also nimmt hierbei der Winkel $\xi_1 = 90^\circ + \varphi$, so wie alle Winkel ξ , ab, und wir ersehen hieraus eine deutliche, in die Augen springende Bestätigung der Thatsache,

daß, bei Drehung der Krafrichtung, die GröÙe der eben noch erforderlichen Stützkraft abnehmen wird. Untersuchen wir dieses etwas genauer, so finden wir, indem $\frac{d\sqrt{P}}{d\alpha} = 0$, für $\alpha = \varphi = 25^\circ 54' 1/2''$ erfüllt wird, das folgende:

Für $0 < \varphi < 25^\circ 54' 1/2''$ nimmt P stetig ab von $\alpha = 0$ bis $\alpha = \varphi$, und der kleinstmögliche Werth P_m ergibt sich für $\alpha_m = \varphi$ aus der Formel: $P_m = \frac{\gamma h^2 \cos \varphi}{2(1 + \sin \varphi)^2}$.

Wächst aber φ über den Werth $25^\circ 54' 1/2''$ hinaus an, so ist $\alpha_m < 25^\circ 54' 1/2''$, und die Lage P_m nähert sich für immer mehr und mehr anwachsende Werthe φ mit dem Grenzwert $\varphi = 90^\circ$ dem Werthe $\alpha_m = 0$.

Für $\varphi = 45^\circ$ erhalten wir die Zahlenwerthe $\frac{P}{\gamma h^2}$:

0,177 für $\alpha = \varphi$, 0,1714 für $\alpha = 0$, während der denkbar kleinste Werth P_m sich in der Nähe von $\alpha = 20^\circ$ ergibt mit 0,1598.

Für $\varphi = 30^\circ$ gelten die Werthe $\frac{P}{\gamma h^2}$:

0,3333 für $\alpha = 0$; 0,295 für $\alpha_m = \text{rund } 25^\circ$, 0,3087 für $\alpha = 10^\circ$, 0,298 für $\alpha = 30^\circ$.

Für $\varphi = 15^\circ$ erhalten wir für $\alpha = 0$, $P = \frac{\gamma h^2}{2} 0,5888$, und dieser Werth nimmt bis $\alpha = 15^\circ$ stetig ab bis $P = \frac{\gamma h^2}{2} 0,5177$, ohne einen mathematisch ausgezeichneten Werth zu erreichen.

Das Gewicht γ_1 der Stützwand, Abb. 3, auf die Einheit sei = 1,4 γ . Die Standfähigkeit der Mauer gegen Drehen um Kante C sei nachzuweisen, $\varphi = 20^\circ$.

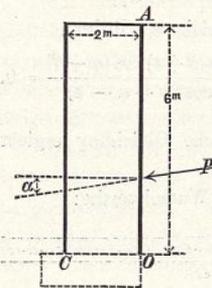


Abb. 3.

Weil $\varphi < 25^\circ 54' 1/2''$, so erhält man sowohl den denkbar kleinsten Druck P_m , wie das kleinste Drehmoment in Bezug auf Punkt C für $\alpha_m = \varphi$, welches also sich als äußerster Grenzzustand im natürlichen Verlauf des Schwindens der Momentwirkung der drückenden

Erde tatsächlich einstellen würde bei etwaiger Kippneigung der Mauer, und findet dasselbe zu $M_m = 9,18 \gamma$, sodafs, verglichen mit dem Moment der Mauer = 16,8 γ , etwa 1,8fache Sicherheit gegen Kippen vorhanden sein würde.

Auch für größere Werthe φ wird man im allgemeinen, für alle üblichen Futtermauerformen, das kleinste Drehmoment des Kippens für $\alpha = \varphi$ finden.

Rückwärts geneigte Stützwand mit wagerechter Hinterfüllung.

Es gelten die Gleichungen:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos \beta \sqrt{\cos \alpha - \sqrt{\sin \varphi \cos \beta \sin(\varphi + \alpha + \beta)}}}{\cos(\varphi + \alpha)};$$

$$\text{tg } \omega_1 = \text{ctg } \varphi - \frac{\sqrt{2P \cos \alpha}}{a \sin \varphi \cos \beta}$$

Für $\operatorname{tg} \alpha = -\operatorname{tg} \beta \left(\frac{1 + \sin \varphi}{1 - \sin \varphi} \right)$ erhalten wir daraus den Werth des thätigen Erddruckes des unbegrenzten Erdkörpers mit dem wagerechten Schube

$$H = P \cos \alpha = \frac{\gamma a \cos \beta}{2} \left(\frac{1 - \sin \varphi}{1 + \sin \varphi} \right),$$

$$\operatorname{tg} \omega_1 = \frac{\cos \varphi}{1 + \sin \varphi} = \operatorname{tg} (45 - \varphi/2).$$

Zahlenbeispiel: Für $\varphi = 30^\circ, \beta = 10^\circ$ erhalten wir für $\operatorname{tg} \alpha = -3 \operatorname{tg} \beta$ rund $-0,529$ den thätigen Erddruck des unbegrenzten Erdkörpers mit dem Werthe: $2P = 0,366 a^2$. Für $\alpha = 0$ geht der Druck herab auf $2P = 0,24 a^2$ und erreicht für $\alpha = 15^\circ$ etwa den denkbar kleinsten Werth $2P_m = 0,221 a^2$ und steigt bis zum Grenzwert $\alpha = 20^\circ$ wieder nahezu unmerklich an.

Lothrechte Stützwand mit beliebig geböschter Hinterfüllung.

Es gelten die Gleichungen:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos \varepsilon \sqrt{\cos \alpha} - \sqrt{\cos \varepsilon \sin(\varphi - \varepsilon) \sin(\varphi + \alpha)}}{\cos(\varphi + \alpha - \varepsilon)}$$

$$\operatorname{tg} \omega_1 = \frac{\cos \varphi - \frac{\sqrt{2P \cos \alpha}}{a}}{\sin \varphi - \operatorname{tg} \varepsilon \frac{\sqrt{2P \cos \alpha}}{a}}$$

Für $\alpha = \varepsilon$ folgt der Werth P des thätigen Erddruckes bei unbegrenzter Oberfläche, mit dem wagerechten Schube $H = P \cos \varepsilon$ des Werthes:

$$H = (\sqrt{P \cos \varepsilon})^2 = \cos^2 \varepsilon \left\{ \frac{\cos \varepsilon - \sqrt{\cos^2 \varepsilon - \cos^2 \varphi}}{\cos \varphi} \right\}^2 a^2 = \frac{\gamma a^2}{2} \cos^2 \varepsilon.$$

Nur dann, wenn die Böschung der Hinterfüllung der Bedingung entspricht $\operatorname{tg} \varepsilon = \frac{\sin \varphi \cos \varphi}{1 + \sin^2 \varphi} = \operatorname{tg} \theta$, fällt die Richtung α_m des kleinstmöglichen Wanddruckes P_m mit der Böschungsrichtung $\varepsilon = \theta$ zusammen, während einem Böschungswinkel $\varepsilon \geq \theta$ ein Werth $\alpha_m \leq \theta$ entspricht.

Unter φ ansteigende Hinterfüllung.

Es gelten die Gleichungen:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\beta + \varphi)}{\sqrt{\cos \alpha}}; H = P \cos \alpha = \frac{\gamma a^2}{2} \cos^2(\beta + \varphi),$$

aus welchen ersichtlich, daß der wagerechte Schub H der kleinsten Druckkräfte P stets unverändert bleibt, also der wagerechte Druck P der kleinste ist.

Unter φ abfallende Hinterfüllung.

Es gilt die Gleichung:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\varphi - \beta) \sqrt{\cos \alpha} - \sqrt{\cos(\varphi - \beta) \sin 2\varphi \sin(\varphi + \alpha + \beta)}}{\cos(2\varphi + \alpha)}$$

Für die Richtung α_m des denkbar kleinsten Druckes werden für die gewöhnlichen Fälle $\beta < \varphi$ kleinere positive Winkel α_m gefunden. Für $\beta \geq \varphi, \varphi < 45^\circ$ liegt der kleinste Werth im äußersten Grenzstrahl, ohne jedoch einen mathematischen Kleinstwerth darzustellen. Für $\alpha = 0$ ergibt sich:

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{\cos(\varphi - \beta) - \sqrt{\cos(\varphi - \beta) \sin 2\varphi \sin(\varphi + \beta)}}{\cos 2\varphi}$$

und daher für den Sonderfall $\beta = \varphi; \varphi \leq 45^\circ$:

$$P = \frac{\gamma a^2}{2} \left(\frac{1 - \sin 2\varphi}{1 + \sin 2\varphi} \right) = \frac{\gamma a^2}{2} \operatorname{tg}^2(45 - \varphi).$$

Für $\cos(2\varphi + \alpha) = 0$ erscheint die Form $\frac{0}{0}$ mit dem Werth

$$\sqrt{\frac{2P}{a^2}} = \frac{1 \cos(\varphi + \beta)}{\sqrt{\cos \alpha}}$$

Stützwände mit vorwärts geneigter Rückseite

können nach den gegebenen Formeln berechnet werden, indem die Neigung β_1 der Rückseite als negative Zahl eingeführt wird, also β mit $-\beta_1$ vertauscht wird.

Jedoch sind die Formeln für Stützwände mit vorwärts geneigter Rückseite, im Gegensatz zu den Formeln für rückwärts geneigte Wandflächen, nicht ohne Einschränkung anwendbar.

Bei rückwärts geneigten Wandflächen kann unter Voraussetzung einer Reibungsfähigkeit ψ der Wand, $\psi \geq \varphi$, der Richtung P jeder zulässige Werth der höchstmöglichen Abweichung $\pm \varphi$ von der Senkrechten zur Wandfläche zugewiesen werden.

Für vorwärts geneigte Wandflächen aber kann als erlaubte untere Grenze der Werth $\alpha = \varphi - \beta_1$ angegeben werden, so zwar also, daß Winkel $\varphi - \beta_1 < \alpha < \varphi + \beta_1$ nicht ohne weiteres eine Berechnung der zugehörigen Werthe P nach den gegebenen Formeln gestatten, sondern eine gesonderte Untersuchung erfordern würden.

Faßt man nämlich die Gesamtentwicklung einer Druckparabel K ins Auge, indem man also den von der Druckwand OA gestützten Erdkörper als nach beiden Seiten unbegrenzt und OA als eine feste, im Erdkörper liegende Wand ansieht, so erkennt man, daß jede solche Druckparabel zwei ausgezeichnete Werthe ξ_1, ξ_2 hat, von welchem auch der zweite ξ_2 , bei genügend großen Werthen β_1 und genügend großen Werthen α , innerhalb des wirklich vorhandenen Erdkörpers fallen kann. Dann aber sind die gegebenen Formeln nicht mehr ohne weiteres maßgebend. Als Sicherheit für die Anwendbarkeit der Formeln erhalten wir hiernach die

Bedingung: $\frac{\delta \xi}{d\omega_{\omega=\beta, -\beta_1}} \geq 0$, d. h. der Winkel ξ muß von der Wandfläche aus nach dem Erdinnern hin zunehmen, da alsdann der zweite ausgezeichnete Werth ξ_2 , als Minimum, außerhalb der Wand liegt und nicht in Betracht kommt.

Hieraus kann die Bedingung $P \leq \frac{a^2 \cos \alpha}{2}$ und daraus die Allgemeingültigkeit der Formeln für rückwärts geneigte, sowie die angegebene Grenze für vorwärts geneigte Wände abgeleitet werden.

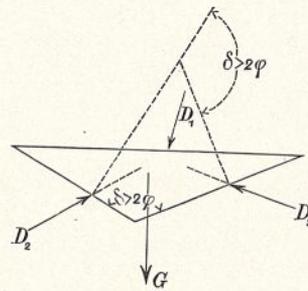


Abb. 4.

Druckwände.

Betrachten wir Abb. 4 ein endliches eingeschlossenes Dreieck einer Erdmasse, mit Winkel $\delta > 2\varphi$, so folgt für $D_1 =$ endlich, der Zwang $D_2 =$ endlich, $D_3 =$ endlich, weil jede der Kräfterichtungen D_2, D_3 höchstens um φ von der

Senkrechten abweichen kann, mithin die Richtungen D_2 und D_3 nicht in die nämliche Gerade fallen können. Hieraus folgt,

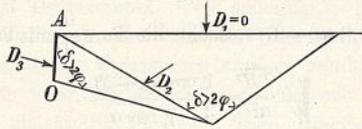


Abb. 5.

für Abb. 5 und 6, aus $D_1 = \text{endlich}$, $D_2 = \text{endlich}$, also $D_3 = \text{endlich}$, $L = \text{endlich}$. Also bleibt die Last L , welche ein

$= 90^\circ$ den Widersinn unendlich großen Druckes ergeben würde, und kommen zu der Ueberzeugung, daß diese Formel solange Gültigkeit haben wird, als die aus ihr fließende Kraft D den geschlossenen Erdkörper als solchen nicht früher zu zerstören, also etwa die Wand OA in die Erdmasse hineinzubewegen vermag; als Grenzpunkt der Gültigkeit der Formel I* ist daher die Gleichheit der Werthe D , D_1 zu setzen, wenn der Druck D in stande ist, den geschlossenen Erdkörper eine Gleitfläche hinaufzuschieben, der Druck D_1 aber erforderlich sein würde, den Erdkörper als solchen, durch Heraustreiben der Erdtheile bei A , zu zerstören.

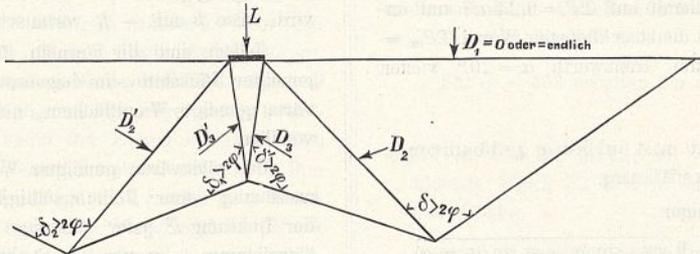


Abb. 6.

Fundament zu tragen vermag, sowie der Druck D , den eine Druckwand auszuhalten vermag, stets endlich bis zum Grenzwert $\varphi = 90^\circ$. Dieses bleibt auch gültig, wenn etwa die Erdmasse nach unten durch eine unendlich feste Ebene abgeschlossen sein sollte, da man z. B. für diesen Fall den ähnlichen Beweis in der Weise vorführen kann, daß man mit den Spitzen der Dreiecke stets innerhalb der Erdmasse bleibt und dieselben öfter in und durcheinander reiht.

Wir schließen hieraus, daß Formel I* nur eine beschränkte Anwendbarkeit haben kann, weil dieselbe für $\varphi + \alpha - \varepsilon$

Prüft man auf diese Weise die einfachste und wichtigste Formel, für $\beta = 0$, $\varepsilon = 0$; $a = h$:

$$\sqrt{\frac{2D}{h^2}} = \frac{\sqrt{\cos \alpha} + \sqrt{\sin \varphi \sin(\varphi + \alpha)}}{\cos(\varphi + \alpha)},$$

so kommt man zu der Ueberzeugung, daß dieselbe etwa nur bis zum Werthe $\varphi = 24^\circ$ allgemeingültig sein kann. Für größere Werthe φ darf man dieselbe nicht bis zum Werthe $\alpha = \varphi$ anwenden, und wir empfehlen daher, dieselbe für die gewöhnlichen Werthe $0^\circ < \varphi < 45^\circ$ der Sicherheit wegen höchstens ebenfalls bis zum Werthe $\alpha = 24^\circ$ in Anwendung zu bringen.

Statistische Nachweisungen,

betreffend die im Jahre 1897 unter Mitwirkung der Staatsbaubeamten vollendeten Hochbauten.

(Bearbeitet im Auftrage des Herrn Ministers der öffentlichen Arbeiten.)

Die vorliegenden statistischen Nachweisungen umfassen die im Jahre 1897 und zum Theil bereits in früheren Jahren vollendeten Hochbauten.

In der Anordnung der Tabellen und der Behandlung des Stoffes ist gegen die letzten Veröffentlichungen eine wesentliche Aenderung nicht eingetreten. Abgesehen von der auch für die Arbeiterwohnhäuser auf Domänen zur Anwendung gelangten abgekürzten Form, sind die kleineren Nebengebäude nur nach ihren Ausführungskosten, ohne Berücksichtigung der Einheitspreise, mitgetheilt.

Bezüglich der Bauleitungskosten ist zu bemerken, daß sie mit Rücksicht auf den Runderlaß vom 11. März 1898 — III. 3088 — nicht mehr wie bisher in den Ausführungskosten enthalten sind, sondern ihr Betrag im ganzen und in Hundertsteln der Baukostensumme nur nachrichtlich mitgetheilt worden ist; dagegen sind die Anschlagkosten einschließlich der Aufwendungen für die Bauleitung angegeben, weil auf

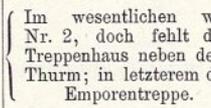
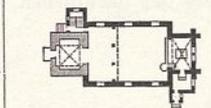
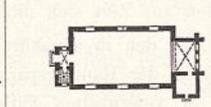
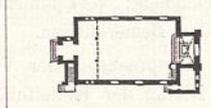
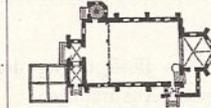
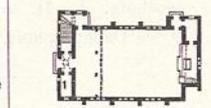
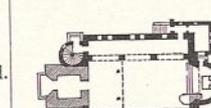
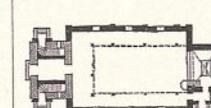
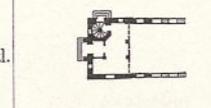
Grund der zur Verfügung stehenden Unterlagen eine Trennung der Kosten zur Zeit sich nicht allgemein durchführen liefs.

Bei den in abgekürzter Form mitgetheilten Gebäudegattungen erschien der Raumersparnis wegen eine besondere Spalte für die nur in vereinzelt Fällen entstandenen Bauleitungskosten nicht zweckmäßig; vorkommendenfalls finden sich bezügliche Angaben bei den Bemerkungen.

Entsprechend der Verminderung der Ausführungskosten um den Betrag der Bauleitung, erfahren die Einheitspreise gegen die früheren nach Umständen eine Ermäßigung.

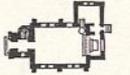
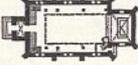
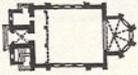
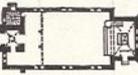
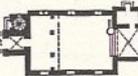
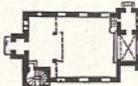
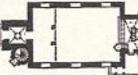
Zur Bezeichnung der Geschosse dienen im Folgenden nachstehende Abkürzungen:

K. = Kellergeschofs, U. = Untergeschofs (Souterrain), E. = Erdgeschofs, I., II. = bezw. erstes, zweites Stockwerk usw., D. = Dachgeschofs.

1	2	3	4		5	6	7		8						9	10	11								
			Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk			Zeit der Aus- füh- rung	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs	Bebaute Grundfläche		Gesamt- höhe des Gebäudes bezw. ein- zeln. Ge- bäudeh. v. d. O.-K. d. Fundam. bis zur O.-K. d. Um- fassungsm- auern	H ö h e n						Raum- inhalt	Flächeninhalt					
										im Erd- ge- schofs	davon unter- kellert		a. des Schiffes bezw. d. Chores				b. des Thurmes			c. der An- bauten v. d. O.-K. d. Fufsb. bis zur O.-K. d. Umfas- sungsm- auern	Raum- inhalt	a. des Schif- fes	b. der Em- poren	c. des Cho- res	
													v. d. O.-K. d. Fufsb. bis zur O.-K. d. Umfas- sungsm- auern	in der Mitte (im Lichten)			v. d. O.-K. d. Fufsb. im Erd- geschofs b.z. O.-K. d. Umfas- sungsm- auern	von der Erd- gleiche bis zur Spitze, ausschl. der Be- krönung							obm
I. Kirchen.																									
A. Kirchen ohne Thurm oder																									
(Im wesentlichen																									
1	Evangelische Kirche in Roda	Cassel	97	97	Gibelius (Marburg II)		145,4 132,3 10,8 2,3	— — — —	— 7,80 4,60 3,70	— — — —	6,00 8,00 — —	8,00 — — —	— — — —	3,20 (2,30)	1090,1	81,6	21,2	17,2							
2	Desgl. in Speckswinkel	"	96	97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Janert (Kirchhain)		181,7 133,4 24,2 10,9 10,3 2,9	— — — — — —	— i. M. 8,20 8,65 5,45 4,75 4,50	— — — — — —	6,56 9,00 — —	9,00 — — —	— — — —	2,80	1424,6	106,8	39,3	18,1							
3	Desgl. in Eichberg	Bromberg	96	97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Graeve (Czarnikau)		211,6 184,7 7,8 5,5 13,6	— — — — —	— 7,75 9,35 6,23 4,75	— — — —	6,00 8,10 — —	8,10 — — —	— — — —	3,00 (7,60)	1603,2	130,6	38,3	18,2							
4	Evangelisches Bethaus in Güntergost	"	95	96	Schmitz (Nakel)		216,9 203,2 13,7	— — —	— 6,00 4,20	— — —	5,00 7,20 — —	7,20 — — —	— — — —	3,20 (5,00)	1276,7	147,3	29,5	12,5							
5	Evangelische Kirche in Hohen-Schönau	Stettin	96	97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Priels (Naugard)		237,2 185,6 27,7 9,1 14,8	— — — — —	— 7,50 7,75 8,68 5,02	— — — —	6,00 8,20 — —	8,20 — — —	— — — —	3,95 (7,35)	1760,0	140,7	34,9	21,9							
6	Desgl. in Friedrichsthal	Potsdam	96	97	entw. von v. Tiedemann, ausgef. v. Jaffé (Berlin I)		273,8 231,1 17,8 10,1 14,8	— — — — —	— 8,10 7,75 7,16 5,93	— — — —	6,30 8,90 — —	8,90 — — —	— — — —	3,23 (5,36)	2156,6	174,5	42,0	15,0							
7	Desgl. in Poserna	Merseburg	96	97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Schulz (Weisensfels)		276,4 215,0 22,9 13,8 24,7	32,8 9,9 22,9 — —	— i. M. 10,90 9,65 9,70 7,05	— — — — —	7,25 7,75 — —	7,75 — — —	— — — —	3,10 (7,25)	2872,5	168,9	90,0	22,4							
8	Desgl. in Dabrun	"	96	97	Blum (Wittenberg)		300,9 294,2 6,7	— — —	— 8,86 3,92	— — —	7,68 10,68 — —	10,68 — — —	— — — —	2,74	2632,9	218,8	124,0	24,3							
B. Kirchen																									
a) Kirchen im wesent-																									
9	Erweiterungs- bau der katho- lischen Kirche in Quaschin	Danzig	96	97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Spittel (Neustadt W/Pr.)		98,1 86,9 11,2	— — —	— i. M. 8,36 10,80	— — —	6,40 6,70 — —	6,70 — — —	8,90 22,0 — —	— — — —	847,4	71,8	38,2	—							

12			13		14			15				16		17		18						19	
Anzahl der Plätze			K o s t e n												Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Spalte 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)		Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen*)
im ganzen	davon		nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten	nach der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. der in Sp. 15 u. 16 aufgeführten Kostenbeträge			für				Bau- leitungs- kosten	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	Fuß- böden						
	im Schiff	auf den Em- poren		im ganzen	qm	cbm	Platz	Kan- zel	Altar	Bän- ke									Orgel	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer
			M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M					
I. Kirchen.																							
mit vorhandenem altem Thurm.																							
mit Holzdecken.)																							
150	120	30	15 500 13 800	15 405 13 745	— —	94,5 12,6	91,6	—	—	—	—	—	—	2670 (17,5%)	—	Sandbruch- steine	Bruch- stein- rohbau, Architek- turtheile, Ab- deckun- gen usw. Werk- stein	deutscher Schiefer auf Scha- lung	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	Vorhalle, Chor u. Gänge im Schiff Sand- steinflie- sen, unter d. Sitzen Ziegel- pflaster	Rundbogenstil. Emporentreppe Holz. Die Gegenstände der inneren Ausstattung sind aus der alten Kirche entnommen.		
			1 480 1 700	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —		
			(Kirche)	(Ausbau u. Wiederherstellung des alten Thurmes)																			
			180	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Pflasterung)																				
193	162	31	20 000 16 600	23 926 21 173	— —	116,5 14,9	109,7	253	79	1020	2200	—	—	3300 (13,8%)	600 (2,5%)	Sandbruch- steine	Ecken, Thür- u. Fenster- einfas- sungen Werkstein, sonst wie vor	Falzziegel	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	Sandstein- fliesen	Spitzbogenstil. Emporentreppe Sand- stein.		
			2 200 3 400	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —	— —		
			(Kirche)	(Um- und Ausbau des alten Thurmes)							(10 Stimmen)												
			(ausschl. d. Orgel)																				
			300	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Abbruchsarbeiten)																				
			253	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Pflasterung)																				
286	224	62	22 900 (ausschl. d. Orgel)	20 980	99,1	13,1	73,4	5221				—	398 (1,9%)	Feld- steine	Ziegel	Ziegel- rohbau	Ziegel- kronen- dach	Schiff schräge Holz- decke, Chor u. Vorhalle gewölbt	ChorThon- fliesen, Schiff Zie- gelpflaster	Rundbogenstil. Emporentreppe Zie- gelmauerwerk mit Bohlenbelag.			
300	252	48	15 500 (ausschl. d. Orgel)	15 990	73,7	12,5	53,8	220	185	1086	2130	—	—	2460 (15,4%)	"	"	"	"	Vorraum Balken- decke, sonst wie vor	unter den Sitzen Dielung, sonst wie vor	Stilart wie vor. Hölzerne Emporen- treppe. — Taufstein 60 M.		
262	206	56	26 500 (ausschl. d. Orgel)	20 917	88,2	11,9	79,8	325	150	1300	—	—	—	1140 (5,5%)	"	"	Ziegel- rohbau mit Putz- nischen	"	Schiff schräge Holzdecke, Chor u. Vorhalle gewölbt	—	Spitzbogenstil. Emporentr. Sand- stein. — Taufstein der 110 M. — Alter Holzthurm.		
360	298	62	28 000	31 164	113,8	14,5	86,6	354	307	1804	2000	—	1161 (3,7%) (nur Anfuhr)	1830 (5,9%)	Ban- kette Kalk- bruch- steine, sonst Ziegel	"	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen u. Putz- nischen	Ziegelkro- nendach, Dachreiter deutscher Schiefer auf Scha- lung	"	Vorhalle, Chor u. Gänge im Schiff Thon- fliesen, unter d. Sitzen Dielung	Stilart und Treppe wie vor. — Dachreiter (Glockenthürm- chen). — Taufstisch 80 M., 1 Glocke mit schmiedeeisernem Glockenstuhl 504 M., Blitzableiter 174 M. Die Mehrkosten der reicheren Ausführg. wurden durch Samm- lungen aufgebracht.		
409	325	84	39 500	38 570	—	—	—	—	—	—	—	—	4246 (11,0%)	1800 (4,7%)	Sandbruch- steine	Bruch- stein- rohbau, Architek- turtheile, Ab- deckun- gen usw. Werk- stein	deutscher Schiefer auf Scha- lung	Schiff wa- gerechte Balken- decke, Chor u. Keller gewölbt	Schiff u. ChorThon- fliesen	Zum Th. tiefe Grund- mauern, in Spalte 8 berücksichtigt. Stilart und Treppen wie bei Nr. 5. Taufstein 70 M.			
			1 934	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Umbau des alten Thurmes)																				
			777	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Abbruchsarbeiten)																				
434	318	116	31 000	30 670	101,9	11,6	70,7	500 (Ei- chen- holz)	106	1823	3588	—	3070 (10,0%)	1080 (3,5%)	Bruch- steine	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen, Sockel Sand- steinver- blendung	Ziegel- kronen- dach	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	Thon- fliesen	Rundbogenstil. Emporentreppe Sand- stein. — Taufstein 120 M. — In den Anschl.- u. Ausführ-ungskosten sind die Kosten der Treppen- anlage im alt Thurm mit enthalten.		
mit Thurm.																							
lichen mit Holzdecken.																							
144	—	—	11 400 11 600	13 840 11 200	114,2	13,2	77,8	—	—	—	—	—	2420 (17,5%)	—	Feld- steine	—	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Pfannen auf Scha- lung, Thurmspitze Schiefer	Balken- decken	Thonflie- sen, unter den Sitzen Dielung	Zum Th. tiefe Grund- mauern, in Spalte 8 berücksichtigt. Emporentreppe Granit. — Gestühl zum Theil alt.		
			2 800	2 640	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
			(Erweiterungsbau)																				
			(Wiederherstellung des alten Theiles)																				

*) Die in Spalte 19 für einzelne Bautheile, Ausstattungsgegenstände usw. mitgetheilten Kostenbeträge sind in den Ausführungs- und, wenn nichts anderes bemerkt ist, auch in den Anschlagskosten enthalten.

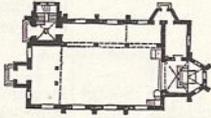
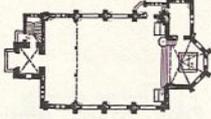
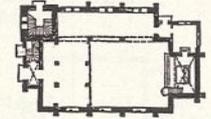
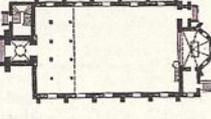
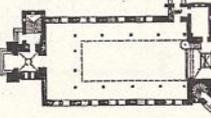
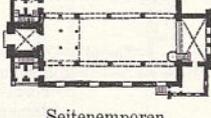
1	2	3	4	5	6	7		9						10	11			
						Bebaute Grundfläche		Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzeln. Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam. bis zur O.-K. d. Umfassungsmauern	H ö h e n			Rauminhalt	Flächeninhalt					
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Schiffes bezw. d. Chores		b. des Thurmes		c. der Anbauten v. d. O.-K. d. Fundam. bis zur O.-K. d. Umfassungsmauern		a. des Schiffes	b. der Emporen	c. des Chores	
									v. d. O.-K. d. Fußb. bis zur O.-K. d. Umfassungsmauern	in der Mitte (im Lichten)	v. d. O.-K. d. Fußb. im Erdgeschoss b.z. O.-K. d. Umfassungsmauern							von der Erdgleiche bis zur Spitze, aussch. der Bekrönung
qm	qm	m	m	m	m	m	m	m	m	cbm	qm	qm	qm					
10	Katholische Kirche in Gr.-Hennersdorf	Breslau	96 97	Maas (Oels)		105,0 72,7 12,5 2,0 17,8	— — — — —	— 6,63 14,60 5,31 4,23	5,27 — 4,95	6,50 bezw. 4,95	12,35	16,2	2,87 (3,95)	750,4	48,0	—	7,3	
11	Evangelische Kirche in Sakollnow	Marienwerder	96 97	Wilcke (Flatow)		141,3 111,5 21,0 8,8	— — — —	— 7,60 6,60 18,17	6,00 bezw. 5,00	8,30 —	14,37	19,2	—	1145,9	90,0	34,0	16,6	
12	Desgl. in Peckensen	Magdeburg	96 97	entw. von Meißner, ausgef. v. Bongard (Salzwedel)		159,1 131,0 15,0 15,1	— — — —	— 7,70 18,00 6,25	6,50 bezw. 6,20	9,00 6,70	14,9	27,2	5,1	1337,1	88,9	17,5	17,8	
13	Katholische Kirche in Hochkireh	Bromberg	95 96	Küntzel (Inowrazlaw)		170,0 106,5 28,3 14,2 8,3 10,7 2,0	— — — — — — —	— 6,90 6,30 16,90 6,50 4,65 3,90	5,30 bezw. 4,45	7,40 5,00	14,30	27,5	4,65 (5,10)	1264,6	83,7	13,5	20,7	
14	Evangelische Kirche in Schildow	Potsdam	96 97	entw. von v. Tiedemann, ausgef. v. Jaffé (Berlin I)		193,0 160,5 16,0 8,8 7,7	— — — — —	— 6,86 15,70 8,17 4,77	6,00 bezw. 5,70	8,80 7,40	14,70	24,0	7,35	1460,9	120,4	30,6	16,1	
15	Desgl. in Ellershausen	Cassel	96 97	Gibelius (Frankenberg)		193,7 160,3 17,2 6,1 10,1	— — — — —	— 7,00 15,40 6,20 4,30	6,00 bezw. 5,70	8,25 5,40	13,80	25,3	3,30 (5,20)	1468,2	107,1	37,4	18,2	
16	Desgl. in Liebenthal	"	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Jaffé (Berlin I)		203,4 172,0 12,5 7,0 10,9	— — — — —	— 6,50 11,80 5,30 4,50	5,60 bezw. 5,30	7,60 5,50	10,95	19,2	3,55 (4,45)	1363,5	128,3	37,8	12,7	
17	Desgl. in Gesundbrunnen bei Hofgeismar	"	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Loebell (Hofgeismar)		205,9 145,6 22,5 20,3 6,0 11,5	— — — — — —	— 7,25 7,35 13,75 6,85 3,70	5,75 bezw. 5,55	8,25 5,75	14,25	26,0	3,00 (5,10)	1624,4	118,3	30,5	18,4	

12			13			14			15				16	17	18						19					
Anzahl der Plätze			K o s t e n									Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Spalte 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bau- leitungs- kosten	Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen*)						
im ganzen	davon		nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten	nach der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. der in Sp. 15 u. 16 aufgeführten Kostenbeträge			für				Kanzel	Altar	Bän- ke	Orgel	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	Fuß- böden						
	im Schiff	auf den Emporen		im ganzen	qm	cbm	Platz	z. B.	z. B.	z. B.												z. B.				
			M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M
72	—	—	12 500	10 746	102,3	14,3	149,3	385	360	251	400 (Harmo- nium)	1704 (15,9%)	—	Ziegel	Ziegel- rohbau	Ziegel- kronen- dach	Schiff flachbogige Holzdecke, sonst Balken- decken	mit Aus- nahme der Sacristei Asphalt- estrich	Spitzbogenstil. Emporentreppe Sand- stein. — 1 Beicht- stuhl 80 M.							
221	129	92	12 000 (ausschl. d. Orgel)	13 515	95,6	11,8	61,2	255 (Kie- fern- holz)	100 (Ei- chen- holz)	662	1480	—	—	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Sockel Feldsteine, sonst wie vor	glasirte Falzziegel Schiff Ziegel- kronen- dach mit Schiefer- First u. Thurm u. Anbau Schiefer a. Schal.	Schiff spitzbogige Holzdecke, Chor u. Thurm- halle gewölbt	Chor u. Gänge im Schiff Cement- beton, unt. d. Sitzen Ziegel- pflaster	Stilart wie vor. Hölzerne Emporen- treppen.						
145	115	30	17 500	13 932 (ausschl. d. Orgel)	87,6	10,4	96,1	300 (wie vor)	100	538	—	2300 (16,6%)	1368 (9,8%)	"	"	"	Thurm u. Anbau Schiefer a. Schal.	Schiff schräge Holzdecke, sonst wie vor	Schiff, Thurm- h. u. Anbaut. Ziegelpfl., Chor Sand- stein- fliesen	Emporentreppe Sand- stein, sonst wie vor.						
222	—	—	21 054	20 718	121,9	16,4	93,3	200 (wie vor)	960	—	1754	2194 (10,6%) (nur Aufzehr)	—	"	"	"	Ziegelkronen- dach, Thurm- spitze deutscher Schiefer auf Schal.	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	Thon- fliesen	Stilart wie bei Nr. 10. Emporentr. Granit. Taufstein (Sandstein) 185 M., 1 Beicht- stuhl 92 M. Schmiedeeis. Thurm- kreuz mit kupfernem Knauf 200 M.						
—	—	—	21 196	22 869	—	—	—	—	—	—	—	1667 (7,3%)	1280 (5,6%)	"	Ziegel, Glocken- stube u. oberer Theil d. Trepp- en- hauses ver- schaltes Fach- werk	Ziegel- rohbau mit Verblend- u. Formst., bezw. Schiefer- bekleid.	deutscher Schiefer auf Scha- lung	Schiff spitzbogige Holzdecke, Chor u. Thurm- halle gewölbt	Thon- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Stilart wie vor. Hölzerne Emporen- treppe. — Thurmauf- satz 290 M., Blitz- ableiter 168 M. — Die Mehrkosten für die reichere Aus- führung sind durch Sammlungen aufge- bracht.						
213	171	42	20 500	22 281 (Kirche) 696 588 (Abbrucharbeiten)	115,4	15,3	104,6	350	335	1125	—	—	—	"												
—	—	—	23 000	20 413	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
250	200	50	23 000	20 196 (Kirche, ausschl. der Orgel) 217 (Pflaste- rung)	104,3	13,8	80,8	300 (Ei- chen- holz)	85 (Tan- nen- holz)	960	—	—	—	Grauwacken- bruchsteine	Bruch- stein- rohbau, Architek- turtheile, Thür- u. z. Theil Fenster- einfas- sungen Sandstein	Falzziegel, Thurm deutscher Schiefer auf Scha- lung	Schiff trapez- förmige Holzdecke, Chor u. Vorhalle gewölbt	Thurm- halle, Chor u. Gänge im Schiff Sand- steinflie- sen, unter den Sitzen Dielung	Stilart wie vor. Emporentr. Sandst. Schmiedeeis. Thurm- kreuz nebst Hahn 195 M. — Die alten Glocken sind wieder verwandt; die Orgel ist nicht aus Bau- fonds beschafft.							
263	197	66	26 200	26 417	129,9	19,4	100,4	395	253	1280	1500	2352 (8,9%)	1830 (6,9%)	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Verbl- u. Form- steinen, Sockel Feld- steine	Ziegelkronen- dach, Thurm glasirte Falzziegel	Schiff wagerechte Holzdecke, Chor u. Vorhalle gewölbt	Thon- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Rundbogenstil. Emporentr. wie vor. 1 Bronze-Glocke mit schmiedeeis. Stuhl 379 M., schmiedeeis. Thurmkreuz usw. 280 M. Die Kosten f. Orgel, Uhr, Kron- leucht.usw. (2822 M.) sind durch Samml. aufgebr., in den An- schlagsk. nicht enth.						
—	—	—	22 000	21 714	—	—	—	—	—	—	—	—	262 (1,2%)	Sandbruch- steine	Bruch- stein- rohbau, Architek- turtheile Werk- stein	glasirte Falzziegel, Thurm deutscher Schiefer auf Scha- lung	Schiff schräge Holzdecke, Chor u. Thurm- halle gewölbt	Chor u. Gänge im Schiff Sand- steinflie- sen, unter den Sitzen Cement- Beton m. -Estrich	Stilart u. Trepp. wie vor. — Schmiedeeis. verziertes Thurm- kreuz nebst Knauf 104 M. — Heizung durch Sachsessen Kirchenofen (346 M im ganzen, 37 M für 100 cbm beheizten Raumes).							

*) Die in Spalte 19 für einzelne Bauheile, Ausstattungsgegenstände usw. mitgetheilten Kostenbeträge sind in den Ausführungs- und, wenn nichts anderes bemerkt ist, auch in den Anschlagskosten enthalten.

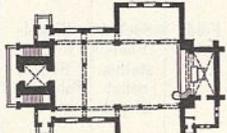
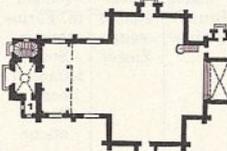
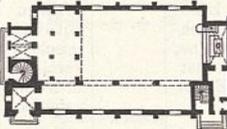
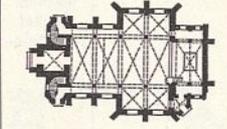
12			13		14				15				16	17	18					19						
Anzahl der Plätze			Kosten											Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Spalte 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Baukosten	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen*)					
			nach dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten				nach der Ausführung, a. u. s. s. l. der Bauleitungskosten, einschl. der in Sp. 15 u. 16 aufgeführten Kostenbeträge				für					Grundmauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken		Fußböden				
im ganzen	davon		qm	cbm	Platz	Kanzel	Altar	Bänke	Orgel	M	M	M	M	M	M						M		M	M	M	M
	im Schiff	auf den Emporen														im ganzen	M	M	M	M		M				
200	156	44	35 000	32 238	—	—	—	—	—	500	200	1234	—	—	870 (2,7%)	Sandbruchsteine	—	—	Putzbau, Sockel Moëllons, Architekturtheile, Ecken, Thür- u. Fenstereinfass. Werkst.	deutscher Schiefer auf Schalung	Schiff schräge Holzdecke, Chor und Vorraum gewölbt	—	—	Chor u. Gänge im Schiff Thonflies., unter den Sitzen Dielung	Spitzbogenstil. Emporentr. Sandst. Wiederherstellung einer alten geschenkten Orgel 810 M., drei Glocken mit Zubehör 2275 M., Thurmuhre 735 M., schmiedeeis. Thurmaufsatz mit kupfernem Knauf 170 M.	
200	156	44	50 000	49 662	—	—	—	—	—	450	320	1388	4315	—	4706 (7,0% d. 66 873 Mark betragenden Gesamtausführungskosten f. Kirche u. Pfarrhaus)	Thonschieferbruchsteine	Sockel Thonschieferbruchsteine, sonst Ziegel	Ziegelrohbau, Sockel Trachytverblend., Architekturtheile, Sohlbänke u. Abdeck. Sandstein	—	Schiff trapezförmige Holzdecke, sonst wie vor	—	—	Stilart u. Treppe wie vor. — Heizung der Kirche durch 2 eis. Reg.-Füllöfen (505 M im ganzen, 31,8 M für 100 cbm beheizt. Raumes). 3 Glocken mit schmiedeeisernem Stuhl 4492 M.			
400	329	71	32 650	27 415	102,0	12,9	68,5	298	82	1390	2030	—	—	4119 (15,0%)	2157 (7,9%)	Feldsteine	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegelrohbau mit Putznischen, Sockel Feldsteine	Ziegelkronendach	—	Chor u. Gänge im Schiff Cementfliesen, unter den Sitzen Dielung	Stilart wie vor. Emporentr. Granit.				
260	224	36	40 250	38 638	—	—	—	—	—	451	390	1817	2040	—	1550 (4,0%)	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Apsis deutscher Schiefer auf Schalung, sonst wie vor	Schiff wagerechte Holzdecke, Chor und Apsis gewölbt	—	—	wie vor, jedoch Thonflies.	Randbogenstil. Emporentr. wie vor.		
446	300	146	33 000	29 651	104,1	11,8	66,5	285	138	1963	2664	—	—	4900 (16,5%)	1185 (4,0%)	—	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegelrohbau, Sockel Feldsteine	Ziegelkronendach, Thurm Schiefer	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	—	—	Stilart u. Treppe wie vor. — Taufstein 118 M., 2 Glocken 1195 M.			
682	—	—	42 000	36 230	—	—	—	—	—	600	600	1170	2500	—	6266 (17,3%)	1270 (3,5%)	Feldsteine	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegelrohbau, Sockel Feldsteine	Schiff Pfannen, sonst Schiefer, durchweg auf Schal.	Schiff trapezförmige Holzdecke	Gänge im Schiff Thonflies., unter den Sitzen Dielung	Spitzbogenstil. Emporentr. Granit. 1 Beichtstuhl 250 M., Taufbecken 160 M., schmiedeeis. Thurmkreuz nebst Knauf 100 M.			
391	312	79	36 000	30 211	98,1	12,0	77,3	600	750	2147	2996	—	—	6040 (20,0%)	1625 (5,4%)	—	Ziegel	Ziegelrohbau	Ziegelkronendach von glasirten Flachziegeln, Thurm u. Treppenh. deutscher Schiefer a. Schalung	Schiff schräge Holzdecke, Chor und Thurmhalle gewölbt	Thurmhalle, Chor und Gänge im Schiff Thonflies., unter den Sitzen Ziegelpflaster	Stilart u. Treppe wie vor. — Heiz. d. Kirche durch 1 Kaiserslaut. Reg.-Füllöfen (350 M im ganzen, 30,5 M für 100 cbm beheizt. Raumes). 2 Glocken 1043 M.				
458	308	150	56 639	42 481	—	—	—	—	—	550	525	1549	3143	—	5668 (13,3%)	2860 (6,7%)	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau mit Formsteinen	Ziegelkronendach	Haupt- u. Seitenschräge Holzdecke, sonst wie vor	—	—	Z. Th. tiefe Grundmauern, in Sp. 8 berücksichtigt. — Stilart und Treppe wie vor. Schmiedeeis. Thurmkreuz nebst kupfernen vergold. Knauf 273 M., Blitzableiter 278 M.		

*) Die in Spalte 19 für einzelne Bautheile, Ausstattungsgegenstände usw. mitgetheilten Kostenbeträge sind in den Ausführungs- und, wenn nichts anderes bemerkt ist, auch in den Anschlagskosten enthalten.

1	2	3	4	5	6	7	8	9						10	11											
								Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk	Zeit der Aus- füh- rung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs	Bebaute Grundfläche		Gesamt- höhe des Gebäudes bezw. ein- zeln. Ge- bündelth. v. d. O.-K. d. Fundam. bis zur O.-K. d. Um- fassung- mauern	H ö h e n			Raum- inhalt	Flächeninhalt						
													im Erd- ge- schofs			davon unter- kellert	a. des Schiffes bezw. d. Chores			b. des Thurmes		c. der An- bauten v. d. O.-K. d. Fußb. bis zur O.-K. d. Umfas- sungs- mauern	Raum- inhalt	a. des Schif- fes	b. der Em- poren	c. des Chor- es
																	v. d. O.-K. d. Fußb. bis zur O.-K. d. Umfas- sungs- mauern	in der Mitte (im Lichten)		v. d. O.-K. d. Fußb. im Erd- geschoß b. z. O.-K. d. Umfas- sungs- mauern	von der Erd- gleiche bis zur Spitze, ausschl. der Bek- krönung					
26	Evangelische Kirche in Ratschin	Bromberg	95 96	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Marggraß (Wongrowitz)	Im wesentlichen wie Nr. 20.	352,1 291,6 21,2 10,8 7,4 21,1	— — — — — —	— 7,50 21,60 6,30 4,40 4,00	6,50 8,70 19,60 32,8	8,70 5,80	— — — —	3,00 (5,30) (3,40)	2829,9	222,9	51,8	22,8										
27	Katholische Kirche in Ruthe	Hildesheim	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Knipping (Hildesheim I)	 1 Seitenempore.	— 380,6 313,4 23,0 8,6 35,6	— — — — — —	— 10,10 18,80 9,00 5,40	8,00 11,00 16,70 32,7	11,00 7,30	— — — —	3,30 (6,90)	3867,4	245,2	76,6	29,8										
28	Desgl. in Geithe	Arnsberg	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Reimer (Soest)		— 398,9 332,2 27,8 11,1 21,0 6,8	— — — — — —	— 8,70 22,85 6,81 4,81 3,50	7,00 10,42 19,70 34,7	10,42 7,15	— — — —	3,46 (5,46)	3725,8	247,5	66,8	30,8										
29	Evangelische Kirche in Plicken	Königsberg	95 96	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Maske (Memel)	 1 Seitenempore.	422,6 346,8 32,6 8,4 9,5 25,3	— — — — — —	— 8,55 21,76 8,35 5,15 4,40	7,55 10,38 19,89 34,9	10,38	— — — —	3,40 (6,80) (4,15)	3904,9	273,4	138,6	23,6										
30	Lutherische Kirche in Ostrhauderfehn	Aurich	94 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Otto (Leer)		— 440,3 384,4 22,1 17,7 16,1	— — — — — —	— 8,73 22,60 5,52 5,23	7,47 10,10 20,98 37,0	10,10 6,60	— — — —	3,38 (3,89) (3,60)	4037,2	308,8	80,1	24,6										
31	Evangelische Kirche in Neu-Barkoschin	Danzig	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Schreiber (Berent W/Pr.)		443,6 325,5 38,0 31,4 8,6 15,7 24,4	— — — — — —	— 9,00 8,50 26,00 10,60 6,00 4,00	7,50 10,90 21,50 37,7	10,90 6,40	— — — —	3,50 (5,50) (9,60)	4351,9	276,9	175,5	29,0										
32	Desgl. in Willkischken	Gumbinnen	96 96	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Kapitzky u. Heise (R.-B. Tappe) (Tilsit)	 Seitenemporen.	454,4 367,6 30,9 33,2 22,3	— — — — —	— 9,60 24,30 8,10 4,80	8,00 11,00 22,60 39,5	11,00 7,40	— — — —	3,20 (6,50)	4659,0	286,2	167,0	32,6										

12			13			14			15				16		17		18						19
Anzahl der Plätze			K o s t e n										Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Spalte 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)		Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen *)		
im ganzen	davon		nach dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	nach der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. der in Sp. 15. u. 16 aufgeführten Kostenbeträge			f ü r				Bau- leitungs- kosten	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	Fuß- böden						
	im Schiff	auf den Emporen		im ganzen	qm	cbm	Platz	Kan- zel	Altar	Bän- ke									Orgel	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer
			M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M				
412	348	64	36 000	36 452	103,5	12,9	88,5	400	175	1 250	3000	—	1 765 (4,8%)	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine	Ziegel- kronen- dach, Thurm Schiefer	Schiff schräge Holzdecke, Chor gewölbt	Schiff und Eingangs- hallen Ziegel- pfaster, Chor Thon- fliesen	Spitzbogenstil. Emporentr. Granit. Blitzableiter 148 M. In den Anschlags- kosten sind d. Mehr- kosten für den erst später hinzugekom- menen Thurmaufbau nicht enthalten.			
—	—	—	53 145	50 190	—	—	—	—	—	—	—	—	1 996 (4,0%)	—	—	—	—	—	—	—			
682	—	—	—	48 737	128,1	12,6	71,5	575	2300	2500	3 050	—	—	Beton und Bruch- steine	Sockel Bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau m. Form- steinen, Sockel hammerr. bearb. Bruch- steine	Falzziegel, Thurm deutscher Schiefer auf Schalung	Haupt- schiff schräge, Seiten- schiff wäger. Holzdecke, Chor und Thurm- halle gewölbt	Chor Ceme- nt-, Thurm- halle, Vor- räume u. Gänge im Schiff Sandstein- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Tiefe Grundmauern, in Sp. 8 berücksich- tigt. — Stilart wie vor. 1 Beichtstuhl 200 M., Taufstein 271 M., 2 Glocken mit Stuhl usw. 2696 M., Thurm- uhr 745 M., Blitzab- leiter 200 M.			
—	—	—	57 100	50 372	—	—	—	—	—	—	—	—	8 622 (17,1%)	—	—	—	—	—	—	—			
508	—	—	—	49 547	124,2	13,3	97,5	510	788	2200	3 849	—	4 347 (8,6%)	Ban- kette Bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Putz- nischen, Verblend- u. Form- steinen	Falzziegel, Thurm m. Dachreiter deutscher Schiefer auf Schalung	Schiff schräge Holzdecke, sonst wie vor	Thurm- halle, Chor und Gänge im Schiff Thonflies., unter den Sitzen Dielung	Stilart wie vor. Emporentr. Sandst. Taufstein (Sandstein) 140 M., 2 Beichtstühle 362 M., 2 Glocken m. Stuhl 3453 M., Blitz- ableiter 148 M.			
—	—	—	51 600	50 989	120,7	13,1	78,4	540	250	2470	4608	3 399 (6,7%)	5 008 (9,8%)	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau mit Verblend- u. Form- steinen, Sockel Feldsteine	Pfannen, Thurm Schiefer, durchweg auf Schalung	Haupt- schiff trapez- förmige, Seiten- schiff wäger. Holzdecke, Chor und Vorhalle gewölbt	Chor Thon- fliesen, sonst mit Ausnahme d. Sacristei Ziegel- pfaster	Stilart wie vor. Hölz. Emporentreppe. 2 Glocken 650 M., Blitzableiter 183 M.			
—	—	—	85 115	65 785	—	—	—	—	—	—	—	—	13 708 (20,8%)	—	—	—	—	—	—	—			
714	426	288	—	62 737	142,5	15,5	87,9	600	677	2180	4652	—	—	Ziegel	—	Ziegel- rohbau m. Form- steinen	Pfannen a. Lattung, Thurm deutscher Schiefer auf Scha- lung und Treppen- haus gewölbt	Schiff schräge Holzdecke, Chor, Thurm- halle und Treppen- haus gewölbt	in der Sacristei und unter den Sitzen Dielung, sonst Thon- fliesen	Stilart und Treppe wie vor. — Die unge- wöhnlich hohen Bau- leitungskosten sind durch umständliche und schwierige Boden- untersuchungen sowie durch d. lange Dauer der Bauaus- führung bedingt.			
—	—	—	69 000	58 927	132,8	13,5	84,2	397	276	2067	3927	12 602 (21,4%)	6 773 (11,5%)	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine	Ziegelkronen- dach, Thurm u. Treppen- thurm deutscher Schiefer a. Schalung	Treppen- thurm gewölbt, sonst wie vor	wie vor, jedoch Mettlicher Fliesen	Rundbogenstil. Emporentr. Granit.			
654	412	242	69 500	50 964	112,2	10,9	77,9	500	300	1437	3950	13 481 (26,5%)	7 647 (15,0%)	"	"	Ziegel- rohbau mit Putz- nischen, Sockel Feldsteine	Pfannen auf Schalung, Thurm Frei- waldauer Dachsteine	Mittel- schiff wie vor, Seiten- schiffe wäger. Holz- decken, Chor und Thurm- halle gewölbt	Chor und Gänge im Schiff Ceme- ntflies., unter den Sitzen Dielung	Glocken alt, sonst wie vor.			

*) Die in Spalte 19 für einzelne Bautheile, Ausstattungsgegenstände usw. mitgetheilten Kostenbeträge sind in den Ausführungs- und, wenn nichts anderes bemerkt ist, auch in den Anschlagskosten enthalten.

1	2	3	4	5	6	7	8	9					10	11										
								Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk	Zeit der Aus- füh- rung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs		Bebaute Grundfläche		H ö h e n					Raum- inhalt	Flächeninhalt		
														im Erd- ge- schofs	davon unter- kellert	a. des Schiffes bezw. d. Chores		b. des Thurmes		c. der An- bauten		a.	b.	c.
Nr.	qm	qm	m	m	m	m	m	m	m	m	cbm	qm	qm	qm										
33	Evangelische Dankeskirche in Holtzenau	Schleswig	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Kirstein u. Kosidowski (R.-B. v. Winterfeld) (Schleswig)		517,2 427,4 34,8 19,1 19,9 16,0	— — — — — —	— 11,20 28,40 7,03 4,65 3,95	10,20 bezw. 9,88	10,65 8,90	24,50	47,0	3,35 (6,08) (2,95)	6065,2	322,0	188,0	37,0							
34	Evangelische Kirche in Cranz	Königsberg	96 97	entw. von Launer, ausgef. v. Schultz (Königsberg II)		523,3 447,5 34,2 10,4 11,2 2,8 11,5 5,7	— — — — — — — —	— 9,30 22,30 8,40 5,65 5,40 4,50 3,73	7,77	9,97	20,80	37,1	3,28 (7,18) (3,68)	5163,2	358,2	48,6	23,5							
35	Desgl. in Ponarth	"	96 97	Plachetka (Königsberg V)		600,5 386,9 125,1 32,6 32,6 23,3	— — — — — —	— 11,60 8,80 24,10 7,08 4,75	10,20 (7,50)	12,65 (7,50)	20,20	38,5	5,78 (3,45)	6716,1	408,2	94,0	25,5							
36	Desgl. in Schönstadt	Cassel	96 97	Zöllfel (Marburg)		367,7 287,1 26,0 25,3 4,1 25,2	— — — — — —	— i. M. 9,20 17,30 7,40 6,00 4,30	7,70 bezw. 7,40	9,20 (7,50)	15,60	30,2	6,90 (2,90)	3411,3	196,0	121,5	46,0							
37	Kirchthurm in Petershagen	Potsdam	96 97	Leithold (Berlin II)	—	29,0 23,8 5,2 (Thurm) (Treppenhausanbau)	— — — 7,55	— — — —	— — — —	— — — —	15,65	28,4	5,40	498,6	—	—	—							
38	Desgl. in Parstein	"	97 97	Mund (Angermünde)	—	46,4 27,0 11,5 7,9 (Thurm) (Treppenhausanbau) (Bahnenkammeranbau)	— — — — 7,85 4,68	— — — — — — —	— — — — — — —	— — — — — — —	18,93	33,9	6,15 (2,98)	723,9	—	—	—							

b) Kirchen mit

D. Kirch-

12			13		14			15				16		17		18					19
Anzahl der Plätze			K o s t e n										Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Spalte 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)		Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen*)	
im ganzen	davon		nach dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten			nach der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. der in Sp. 15 u. 16 aufgeführten Kostenbeträge			f ü r				Bau- leitungs- kosten	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	Fuß- böden		
	im Schiff	auf den Emporen	ganzen	qm	cbm	Platz	Kan- zel	Altar	Bän- ke	Orgel											
			M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M
648	438	210	90 000 <i>(ausschl. der Orgel)</i>	84 015	162,4	13,9	129,7	540 <i>(Eichenholz)</i>	514	2115	5463 <i>(15 Stämmen)</i>	8 400 <i>(10,0%)</i>	5985 <i>(7,1%)</i>	Ban- kette zum Th. Beton, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- u. Form- steinen	Pfannen, Thurm und Dachreiter englisch. Schiefer, durchweg auf Scha- lung	Schiff wa- gerechte Holzdecke, Chor u. Thurm- halle gewölbt	Thurm- halle, Chor u. Gänge im Schiff Sandstein- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Spitzbogenstil. — Em- porentreppen Sand- stein. — Taufstein (Sandstein) 198 M., schmiedeeis. Thurm- spitze nebst Knauf und Hahn aus ver- gold. Kupfer 430 M., Blitzableiteranlage 331 M.	
—	—	—	73 000 <i>(Kirche)</i>	68 670	—	—	—	—	—	—	—	—	5926 <i>(8,6%)</i>	—	—	—	—	—	—	—	
584	544	40	71 800 <i>(Kirche)</i>	67 570	129,1	13,1	115,7	—	350	4616	—	—	—	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen, Sockel Feldsteine	Pfannen auf Scha- lung, Thurm- Dachreiter Kupfer	Schiff trapezförmige Holzdecke, sonst wie vor	Chor u. Gänge im Schiff Thon- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Emporentreppe Gran- nit. — Schmiedeeis. Thurm- kreuz nebst kupfernem vergold. Knauf 150 M. — Von d. Gegenständen der inneren Ausstattung sind nur Gestühl u. Altar aus Baufonds bezahlt, alle übrigen geschenkt.	
—	—	—	95 000 <i>(Kirche)</i>	90 712	—	—	—	—	—	—	—	13 600 <i>(15,0%)</i>	5500 <i>(6,1%)</i>	—	—	—	—	—	—	—	
900	531	369	93 500 <i>(Kirche)</i>	87 566	145,8	13,0	97,3	552 <i>(Eichenholz)</i>	567	4917	2525 <i>(Wiederher- stellung einer alten Orgel)</i>	—	—	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau mit Putz- nischen, Verblend- u. Form- steinen, Sockel Feld- steine	Thurm deutscher Schiefer auf Scha- lung, sonst wie vor	Haupt- schiff trapezförm., Seiten- schiff wa- gerechte Holzdecke, Chor, Vor- hallen u. Treppenh. gewölbt	Chor und Vor- hallen Mett- lacher, Gänge im Schiff Cement- fliesen	Spitzbogenstil. — Em- porentreppen Kunst- sandstein. Heizung der Kirche durch 2 Hohenzollernöfen (900 M.). — Gründung des Thurmes auf 0,80 m starker Betonplatte.	
gewölbten Decken.																					
—	—	—	56 300 <i>(Kirche)</i>	56 205	—	—	—	—	—	—	—	—	2352 <i>(4,2%)</i>	—	—	—	—	—	—	—	
475	311	164	—	53 037 <i>(Kirche)</i>	144,2	15,5	111,7	429 <i>(Wiederher- stellung der alten Kan- zel)</i>	560	2822	4100	—	—	Sandbruch- steine	Bruch- steinroh- b., Ecken, Giebel-, Thür- u. Fenster- einfass., Architek- turtheile und Ab- deckungen Werkstein	deutscher Schiefer auf Scha- lung u. Pappe	Schiff, Chor, Thurm- u. Vorhalle Kreuz- gewölbe, z. Th. Sandstein- platten	Chor u. Gänge im Schiff Sandstein- fliesen, unter den Sitzen Dielung	Stilart wie vor. — Em- porentreppen Sand- stein. Schmiedeeis. Thurm- kreuz (3,8 m hoch) 230 M.		
thürme.																					
—	—	—	10 500	9 224	318,1	18,5	—	—	—	—	—	—	—	Feld- steine	Sockel Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen, Sockel Feldsteine	Ziegel- doppel- dach, Dachreiter deutscher Schiefer auf Scha- lung	Balken- decken	E. Ziegel- pflaster, sonst Dielung	Tiefe Grundmauern, in Spalte 8 berück- sichtigt.	
—	—	—	16 916	17 740	382,3	24,5	—	—	—	—	—	1400 <i>(7,9%) (nur Anfuhr)</i>	—	"	"	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine	deutscher Schiefer auf Scha- lung u. Pappe	Thurm- halle gewölbt, sonst Balken- decken	Im E. Bahren- kammer Ziegel- pflaster, sonst Thon- fliesen, in den Ges- chossen Dielung	Grundmauern wie vor. Emporentreppe Gran- nit. — 3 Glocken 1716 M., Thurm- mehr 900 M., schmiedeeis. Thurm- kreuz nebst vergold. Knauf usw. 578 M., Blitzableiter- anlage für Thurm u. Kirche 376 M.	

*) Die in Spalte 19 für einzelne Bautheile, Ausstattungsgegenstände usw. mitgetheilten Kostenbeträge sind in den Ausführungs- und, wenn nichts anderes bemerkt ist, auch in den Anschlagkosten enthalten.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11		
						Bebaute Grundfläche	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)		Höhen der einzelnen Geschosse						
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung		Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	im Erdgeschoss	davon unterkellert	m	a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Drem-pels	Höhenzuschlag für das aus-gebaute Dach-geschloß usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 und 8)	
			qm	qm			m	m		m	m	cbm			
<p>Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li style="margin-right: 20px;">ab = Abtritt, <li style="margin-right: 20px;">ac = Acten, <li style="margin-right: 20px;">ax = Arbeits-, Amtszimmer, <li style="margin-right: 20px;">ba = Bad, <li style="margin-right: 20px;">bk = Backofen, Backstube, <li style="margin-right: 20px;">bx = Konferenzzimmer, <li style="margin-right: 20px;">c = Confermandenzimmer, <li style="margin-right: 20px;">f = Flur, <li style="margin-right: 20px;">fd = Futterdiele, <li style="margin-right: 20px;">fv = Federviehstall, 															
1	Evangelisches Pfarrhaus in Camberg	Wiesbaden	96	97	Caspary u. Schiele (Langenschwalbach)		Im K.: wk, pl (r); E. sieh die Abbildung; im D.: 3 st, ka.	159,6	159,6	8,53	2,60	3,78	1,00	1,15	1361,4
2	Katholisches Pfarrhaus in Gorzno	Marientwerder	96	97	Bucher (Strasburg W/Pr.)		Im K.: g, wk, bk; E. sieh die Abbildung; im D.: 2 st, rk.	184,8 21,3 163,5	184,8 21,3 163,5	— 7,12 6,95	2,60 (2,77)	3,45	—	0,90	1288,0
3	Evangelisches Pfarrhaus in Friedrichsbruch	"	96	97	Otto (Konitz)		Im K.: wk, bk; E. sieh die Abbildung; im D.: 3 st, ka, rk.	195,4 152,0 43,4	152,0	— 8,25 7,25	2,70	3,50	1,00	1,05	1568,7
4	Katholisches Pfarrhaus in Kirchen-Dombrowka	Posen	96	97	entw. v. Reichenbach, ausgef. v. Bauer u. Runge (Obornik)		Im K.: rk; E. sieh die Abbildung; im D.: st, 4 ka.	205,9 69,5 136,4	69,5	— 6,59 5,44	2,65	3,54	—	0,40	1200,0
5	Desgl. in Kutschkau	"	96	97	Voigt (Meseritz)		Im D.: st, g, rk.	216,0 216,0	220,6 216,0	— 7,25 4,40	2,80	3,60	—	(0,85)	1586,2
6	Evangelisches Pfarrhaus in Schaumburg	Frankfurta. O.	97	97	entw. v. Klutmann, ausgef. v. Andreae (Landsberg a. W.)		Im D.: 3 st, rk.	223,8 100,3 113,6 4,4 5,5	110,2 100,3	— 8,40 8,15 7,90 5,80	2,50	3,50	1,00	(1,40)	1835,0
7	Evangelisches Pfarrgehöft in Mühlenbeck	Potsdam	96	97	entw. v. v. Tiedemann, ausgef. v. Jaffé (Berlin I)		Im K.: wk, pl (r); E. sieh die Abbildung; im D.: 4 st, g, rk.	224,5 46,2 178,3	178,3	— 8,12 8,05	2,80	3,50	—	1,75	1810,5
8	Desgl. in Scharnau	Königsberg	95	96	Zorn u. Scheurmann (Neidenburg)		Im K.: g, wk, pl (r), bk; E. sieh die Abbildung; im D.: c, st, rk.	224,7 183,3 41,4	183,3	— 7,12 5,50	2,52	3,60	—	1,00	1532,8
9	Evangelisches Pfarrhaus in Plicken	"	94	95	Rauch (Memel)		Im K.: wk, bk; E. sieh die Abbildung; im D.: c, 2 st, rk.	231,8 223,7 2,5 5,1	226,2 223,7	— 7,87 4,50 8,70	2,52	3,60	0,80	(0,95)	1790,6
10	Desgl. in Eckersdorf	"	96	97	entw. v. Ehrhardt, ausgef. v. Gareis (Mohrunen)		Im K.: wk, r, bk; E. sieh die Abbildung; im D.: c, st.	239,8 163,1 76,7	163,1	— 7,10 6,70	2,50	3,60	—	1,00	1671,9

II. Pfarr-
a) Eingeschos-

12		13			14		15	16	17	18	19					20	
Gesamtkosten der Bauanlage nach dem An- schlage, einschl. der Bauleitungs- kosten		K o s t e n								Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 12, 13, 15 u. 16 ange- gebenen Summen enthalten)	Bau- lei- tungs- kosten	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
der Aus- führung (Spalte 13, 15 bis 17),	ausschl. der Bauleitungs- kosten	des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungs- kosten, einschl. des in Spalte 14 aufgeführten Kostenbetrages			der Heizungs- anlage			der				Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	
		im ganzen	für 1		im ganzen	für 100 cbm beheizt. Rau- mes	Neben- ge- bäude	Neben- an- lagen									
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M			
häuser.																	
sige Bauten.																	
18 000	17 211	17 211	107,8	12,6	422 <i>(eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	100,5	—	(sieh Tabelle I, Nr. 19)	—	—	Thon- schiefer- bruchst., Innen- wände Ziegel	Sockel Thon- schiefer- bruchst., sonst Ziegel	Ziegelroh- bau, Sockel Trachyt- Verblend., Architek- turtheile, Sohlbänke u. Ab- deckungen Sandstein	deutscher Schiefer auf Schalung	K. gew., sonst Balken- decken	—	
14 900	14 240	14 240	77,1	11,1	675 *)	142,7	—	1440 <i>(10,1 %/o nur Anfuhr)</i>	—	—	Feldsteine, Innen- wände Ziegel	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine	Ziegel- kronen- dach	K. (im wesentl.) u. Räucher- k. gew., sonst Balken- decken	—	
18 400	16 842	16 842	86,2	10,7	641	124,7	—	2095 <i>(12,4 %/o wie vor)</i>	—	—	"	"	"	"	K. u. Räucher- k. gew., sonst Balkend.	—	
15 250	13 150	13 150	63,9	11,0	570	135,0	—	3050 <i>(23,2 %/o)</i>	—	—	"	"	"	"	K. gew., sonst Balken- decken	—	
18 790	18 168	17 639	81,7	11,1	820	162,5	—	529 <i>(Um- wehrung)</i>	—	—	"	"	"	"	K. u. Räucher- k. gewölbt, sonst Balkend.	—	
23 488	19 904	19 404	86,7	10,6	520	84,0	—	500 <i>(wie vor)</i>	1590 <i>(8,0 %/o wie vor)</i>	—	Feldsteine	"	Putzbau, Ecken, Einfass. usw. Ziegel- rohbau	deutscher Schiefer auf Schalung	"	Im Keller Betonfußboden.	
29 765	29 070	22 628	100,8	12,5	938 <i>(Kachelöfen)</i>	178,1 60 63,8 <i>(1 irischer Dauerbrandofen)</i>	4702 <i>(Stall- gebäude mit Wagen- remise)</i>	1170 <i>(wie vor)</i>	1747 <i>(6,0 %/o wie vor)</i>	932 <i>(3,2 %/o)</i>	Bankette Kalk- bruchst., sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen u. Putzfläch.	Ziegel- kronen- dach	"	—	
35 500	32 459	21 216 11 243 <i>(Wirtschaftsgebäude)</i>	94,4 30,7	13,8 5,4	890	140,2	—	—	6476 <i>(20,0 %/o)</i>	—	Feldsteine, Innen- wände Ziegel	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel Feldsteine	Pfannen auf Schalung	"	Im Keller, in den Fluren d. Erdgeschosses sowie in der Küche, Speise- u. Räucher- kammer Betonfußboden.	
21 400	21 426	21 426	92,6	12,0	713	133,9	—	—	2621 <i>(12,2 %/o nur Anfuhr)</i>	—	"	"	"	"	"	—	
24 000	18 110	18 110	75,5	10,8	745	136,7	—	—	2129 <i>(11,8 %/o wie vor)</i>	—	"	"	"	"	K. gew., sonst Balken- decken	Die Fußbodenlagerhölzer der nicht unterkellerten Räume liegen auf 10 cm starker Betonplatte.	

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

g = Gesinde-, Mägdestube,
hl = Halle,
hs = Haushälterin,
k = Küche,
ka = Kammer,

ks = Kuhstall,
pl = Plättstube,
r = Rollkammer,
rk = Räucher- kammer,
s = Speisekammer,

sn = Schweinestall,
ss = Speisezimmer,
st = Stube,
v = Vorraum,
wk = Waschküche.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	
						Bebaute Grundfläche			Höhen der einzelnen Geschosse					
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung		Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	im Erdgeschoss	davon unterkellert	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)	a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Drem-pels	Höhenzuschlag für das aus-gebaute Dach-geschlofs usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäu-des (Spalte 7 u. 8)
			von	bis			qm	qm		m	m	m		
11	Evangelisches Pfarrhaus in Weseram	Potsdam	96	97	Koehler (<i>Brandenburg</i>)	 Im K.: wk, r, pl; E. sieh die Abbild.; im D.: c, 2 st, rk.	242,1 242,1 —	252,9 242,1 10,8	— 7,32 2,50	2,50	3,82	—	(1,00)	1799,2
12	Desgl. in Feuerstein	Posen	95	96	Wollenhaupt (<i>Lissa</i>)	 Im D.: 3 st.	244,5 126,9 115,2 2,4	129,3 126,9 — 2,4	— 8,20 7,20 5,30	2,50	3,60	1,00	(1,10)	1882,7
13	Katholisches Pfarrhaus in Commenderie	"	96	97	Hirt (<i>Posen</i>)	 Im K.: wk, rk; E. sieh die Abbild.; 2 = ba; im D.: 4 st.	272,1	272,1	7,35	2,50	3,60	0,40	0,85	1999,9
14	Evangelisches Pfarrhaus in Klein-Ammensleben	Magdeburg	96	97	Saran (<i>Wolmirstedt</i>)	 Im I.: 2 st, g; Im D.: st.	207,7 78,8 113,4 15,5	192,2 78,8 113,4 —	— 8,89 7,92 4,90	2,42	{ E. = 3,40 (I. = 3,07)	(1,20)	(0,90)	1674,6
15	Katholisches Pfarrhaus in Dinslaken	Düsseldorf	96	97	Hillenkamp (<i>Wesel</i>)	 Im I.: 3 st, 2 ka; im D.: ka, rk.	220,1 118,3 101,8	220,1 118,3 101,8	— 9,50 7,30	2,50	{ E. = 3,50 (I. = 3,50)	—	(1,30)	1867,0
16	Katholisches Pfarrgehöft in Johannesberg	Cassel	96	97	Hoffmann (<i>Fulda</i>)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; im I.: 3 st, ka; im D.: b (ac), st.	133,3	133,3	11,10	2,50	{ E. = 3,50 (I. = 3,50)	0,30	1,30	1479,6
17	Evangelisches Pfarrhaus in Rüdighelm	"	96	97	Becker (<i>Hanau</i>)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; l = Abtritt; — im I.: 4 st; im D.: 2 ka.	134,7 129,2 5,5	134,7 129,2 5,5	— 11,22 10,67	3,02	{ E. = 3,30 (I. = 3,30)	(0,70)	(0,90)	1508,3
18	Desgl. in Alt-Reichenau	Liegnitz	96	97	Groeger (<i>Landeshut</i>)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; im I.: 5 st; im D.: st.	150,3 71,5 78,8	71,5 71,5 —	— 9,95 8,75	2,50	{ E. = 3,50 (I. = 3,50)	—	0,45	1400,9
19	Desgl. in Spora	Merseburg	94	96	Schulz (<i>Weisenfels</i>)	 Im K.: wk, bk; E. sieh die Abbildung; im I.: 5 st.	170,7 99,2 71,5	99,2 99,2 —	— 9,92 9,10	2,52	{ E. = 3,60 (I. = 3,30)	0,50	—	1634,7
20	Desgl. in Saxdorf	"	96	97	de Ball (<i>Torgau</i>)	 Im K.: wk, bk; E. sieh die Abbildung; im I.: 5 st; im D.: st, rk.	181,1	181,1	10,80	2,65	{ E. = 3,50 (I. = 3,30)	1,00	0,35	1955,9
21	Desgl. in Rudow	Potsdam	96	97	Bohl (<i>Berlin III</i>)	 l = ab; im I.: 6 st, ka.	225,8 151,8 60,9 13,1	151,8 151,8 — —	— 10,23 8,90 5,30	2,89	{ E. = 3,74 (4,20) (I. = 3,60)	—	—	2164,4

b) Theilweise zwei-

c) Zweigeschos-

12		13			14		15	16	17	18	19					20	
Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n								Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Sp. 12, 13, 15 u. 16 angegebenen Summen enthalten)	Bau- leitungs- kosten	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
dem An- schlage,	der Aus- führung (Spalte 13, 15 bis 17),	des Hauptgeb., a.usschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 14 angeführten Kostenbetrages			der Heizungs- anlage		der		Grund- mauern			Mauern	An- sichten	Dächer	Decken		
		im ganzen	für 1		im ganzen	für 100 cbm beheizt. Raumes	Neben- bände	Neben- anlagen									
M	M	M	qm	cbm	M	M	M	M	M	M	M	M	M				
19 400	15 130	15 048 82 <i>(Ab- bruchs- arbeiten)</i>	62,2	8,4	695 *)	112,1	—	—	565 <i>(3,7%)</i>	—	Ziegel	Ziegel- rohbau	Ziegel- kronen- dach	K. u. Räucher- kammer gew., sonst Balken- decken	—		
21 000	17 406	17 406	71,2	9,2	761	—	—	—	—	—	Feld- steine	Sockel Feldsteine, sonst Ziegel	wie vor, Sockel Feldsteine	wie vor, glasierte Dach- steine	K. gew., sonst Balken- decken	—	
23 200	20 277	20 091	73,8	10,0	774	119,6	—	186 <i>(Pflaste- rung)</i>	—	—	Bankette Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau	Ziegel- kronen- dach	"	—	
geschossige Bauten.																	
20 000	19 615	18 310	88,2	10,9	1025 <i>(Kachel- u. eiserne Oefen)</i>	—	—	1305 <i>(Um- wehrung)</i>	—	800 <i>(4,1%)</i>	Bruch- steine	Sockel Bruch- steine, sonst Ziegel	wie vor, Sockel hammerr. bearb. (Bruchst.)	Falzziegel	"	—	
32 100	33 292	25 434	115,6	13,6	663 <i>(eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	112,3 <i>(eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	1798 <i>(Stall- gebäude, Anbau)</i>	6060	—	3008 <i>(9,0%)</i>	Ziegel	Putzbau, Ecken, Lisenen, Einfas- sungen usw. Zie- gelrohbau m. Ver- blend- u. Formst., Sohl- bänke Sandst.	Pfannen auf Lattung	K. u. Räucher- kammer gewölbt, sonst Balken- decken	Nebenanlagen: 1532 M f. Terrainregulirung, Pflasterung usw., 4253 " f. Umwehrung, 275 " f. d. Anschluß an die Gas- u. Wasserleit.		
sige Bauten.																	
22 650	22 227	16 902 850 <i>(rd. 30 m langer überdachter Verbindungsgang zwischen Pfarrhaus und Kirche)</i>	126,8	11,4	546 <i>(Kachel- u. eiserne Oefen)</i>	112,0 <i>(Kachel- u. eiserne Oefen)</i>	2791 <i>(Stall- gebäude)</i>	1684	—	400 <i>(1,8%)</i>	Sand- bruch- steine	Sockel Sand- bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel gespitzter Sandstein	Patent- ziegel auf Lattung	K. ge- wölbt, sonst Balken- decken	Wohnungen für 1 Pfarrer u. 1 Kaplan. Nebenanlagen: 136 M f. Terrainregulir., 139 " f. Entwässerung, 387 " f. Pflasterung und Hofbefestigung, 1022 " f. Umwehrung.	
16 200	16 230	14 962 74 <i>(Ab- bruchs- arbeiten)</i>	111,1	9,9	370 <i>(eiserne Regulir- Füllöfen, ausser- dem 2 alte Oefen)</i>	74,5 <i>(eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	—	1194	1620 <i>(10,0%)</i>	70 <i>(0,4%)</i>	Basalt- bruch- steine	Sockel Basalt- bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegelroh- bau m. Ver- blendst., Sockel hammerr. bearb. Bruchst.	Falzziegel	"	Nebenanlagen: 325 M f. Entwässerung, 336 " f. Pflasterung, 383 " f. Umwehrung, 100 " f. Wiederherstellung d. alten Brunnens u. die gulseis. Pumpe, 50 " f. d. Asch- u. Müll- grube.	
16 500	14 100	14 100	93,8	10,1	746	136,6	—	—	—	—	Bruch- steine	Sockel Bruch- steine, sonst Ziegel	Putzbau	Ziegel- kronen- dach	K. u. Speise- kammer gew., sonst Balken- decken	—	
26 480	22 971	16 460	96,4	10,1	969 <i>(7 Kachelöfen, 1 eis. Regulir- Füllöfen)</i>	175,9 <i>(7 Kachelöfen, 1 eis. Regulir- Füllöfen)</i>	3217	3294	2108 <i>(9,2%)</i>	—	Sand- bruch- steine	Sockel Sand- bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegelroh- bau, Sockel hammerr. bearb. Bruch- steine	"	K. gew., sonst Balken- decken	Das Nebengebäude enthält ein Confirmandenzimmer u. zugehörigen Vorraum, Stall- räume, 2 Abtritte usw.	
23 200	20 780	20 780	114,7	10,6	732 <i>(Kachel- u. eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	109,8 <i>(Kachel- u. eiserne Regulir- Füllöfen)</i>	—	—	—	1154 <i>(5,6%)</i>	Bruch- steine, Innen- wände Ziegel	Sockel Bruch- steine, sonst Ziegel	Putzbau, Sockel, Ecken, Einfas- sungen usw. Zie- gelrohbau m. Ver- blendst.	deutscher Schiefer auf Schalung	K. u. Räucher- kammer gew., sonst Balken- decken	—	
37 575	35 000	35 000	155,0	16,2	1175	135,1	—	—	—	—	Bankette Kalk- bruchst., sonst Ziegel	Ziegel	"	"	K. gew., sonst Balken- decken	—	

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16												
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm	Anzahl der Kinder	Gesamtkosten der Bauanlage nach						K o s t e n				Werth d. Spann- u. Spandienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen							
									dem An- schlage, ein- schließl. der Bauleitungskosten		der Aus- führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus- schließl. der Bauleitungskosten		des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages		der Heizungs- anlage		der				im gän- zen	f. 100 cbm be- heizt. Rau- mes	Neben- gebäude	Neben- an- lagen			
									im ganzen		für 1		qm	cbm	Kind	M	M	M							M	M	M
									M	M	M	M															

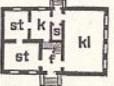
Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:
ab = Abtritt, *ax* = Amtszimmer, *br* = Brennmaterial, *f* = Flur, *fe* = Federviehstall, *fl* = Futterkammer, *hw* = Hilfslehrer- (Lehrerin-) Wohnung, *k* = Küche, *ka* = Kammer,

III. Elementarschulen.
A. Schulhäuser mit Lehrerwohnung.
 a) Eingeschossige Bauten.
 1. Mit 1 Schulzimmer.

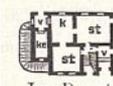
ke = Kellerraum, *kl* = Klassen- (Schul-) Zimmer, *ks* = Kuhstall, *lw* = Lehrerwohnung, *rk* = Räucherkammer, *s* = Speisekammer, *sdw* = Schuldienerwohnung, *sn* = Schweinestall, *st* = Stube, *te* = Tenne, *th* = Treppenhaus, *v* = Vorraum, *wk* = Waschküche.

Grundriss für Nr. 1 bis 20.																						
1	Schulhaus in Klentzkau	Königsberg	96	97	Zorn u. Scheurmann (Neidenburg)		Im K.: wk; E. sieh die Abbild.; im D.: st, (rk).	151,5	999,5	60	12 400	11 544	11 544	76,2	11,5	192,4	—	—	—	—	2974 (25,8%)	Alter Normalentwurf Bl. 1. Ziegelrohbau mit verschalttem Pfannendach.
2	Ev. Schulhaus in Schalfinnen	Gumbinnen	97	97	Junghann (Goldap)	Wie vor.		166,6	1047,3	60	17 110	15 712	10 535	63,2	10,1	175,6	327 *)	—	4035 (Wirtschaftsgeb.) 502 (Abtritt)	640 (Brunnen)	2075 (13,2%) (nur Anfuhr)	Wie vor.
3	Schulhaus in Bublanken-Medukallen	"	96	97	Wichert (Insterburg)	"		169,4	1077,6	60	16 660	17 041	12 225	72,2	11,3	203,8	400	109,0	4021 (wie vor) 455 (wie vor)	340 (Traufpflaster)	1360 (11,1%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	"
4	Desgl. in Walldorf	Danzig	97	97	Reifsbrodt u. Nolte (Pr. Stargard)	"		153,7	814,8	50	14 750	13 685	10 605	69,0	13,0	212,1	325	121,4	2190 (Wirtschaftsgeb. und Abtritt)	890	1956 (14,3%) (nur Anfuhr)	"
5	Desgl. in Pretoschin	"	96	97	Spittel (Neustadt W/Pr.)	"		159,1	959,0	60	14 200	12 835	9 643	60,6	10,1	160,7	335	96,9	2488 (wie vor)	704 (Brunnen)	1627 (12,8%) (wie vor)	"
6	Desgl. in Golzau	"	96	97	Schultefs (Carthaus)	"		159,1	904,1	60	14 300	12 941	9 737	61,2	10,8	162,3	260	75,1	2266 (wie vor)	938	2736 (21,1%) (wie vor)	"
7	Kath. Schulhaus in Schöensee	"	97	97	Abefser (Marienburg)	"		167,8	1182,8	63	14 050	13 383	11 909	71,0	10,1	189,0	330	111,4	1474 (wie vor)	—	1335 (10,0%) (wie vor)	"
8	Schulhaus in Okiersk	Marienwerder	96	97	Otto (Konitz)	"		162,6	931,9	60	16 180	14 005	10 210	62,8	11,0	170,2	270	93,4	2560 (Wirtschaftsgeb.) 732 (Abtritt)	503	2035 (14,5%) (wie vor)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.
9	Desgl. in Marzenczitz	"	96	96	Schiele u. Petersen (Neumark)	"		164,9	968,0	65	11 200	10 040	10 040	60,9	10,4	154,5	300	101,1	—	—	1142 (11,4%) (wie vor)	Wie vor.
10	Desgl. in Jarchow	Köslin	97	97	Harms (Kolberg)	"		149,9	980,7	45	14 330	13 542	9 892	66,0	10,1	219,8	240	75,3	2949 (Wirtschaftsgeb. und Abtritt)	701	2847 (22,2%)	"
11	Desgl. in Moitzlin	"	96	97	"	"		157,2	1024,6	59	15 270	12 727	9 712	61,8	9,5	164,6	270	75,8	3015 (wie vor)	—	2701 (21,3%)	"
12	Ev. Schulhaus in Steinhorst	Posen	95	97	Stocks (Samter)	"		141,7	781,9	45	15 716	15 716	10 400	73,4	13,3	231,1	330	108,2	3134 (Wirtschaftsgeb.) 900 (Abtritt)	1282	—	"
13	Kath. Schulhaus in Reichenforst	Breslau	96	97	Kruttge (Glatz)	"		162,1	1050,6	53	15 520	18 505	13 566	83,7	12,9	256,0	300	—	2919 (Stallgeb. u. Abtritt)	2020	4993 (26,9%)	Wie vor. Bauleitungskosten 30 % (0,2%)
14	Ev. Schulhaus in Poln.-Baudis	"	97	97	Wosch (Neumarkt)	"		164,4	1012,3	52	12 340	12 588	10 331	62,8	10,2	198,7	270	79,2	1159 (Wirtschaftsgeb. und Abtritt)	1065	1508 (12,0%)	Bauart wie vor.
15	Desgl. in Buschen	"	96	97	Baumgart und Kirschner (Wohlau)	"		166,8	1048,6	60	11 863	10 157	8 316	49,9	7,9	138,6	235	65,8	1046 (Erkeller) 357 (Dachhaus)	438	1753 (17,3%)	"

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11								12	13	14	15	16												
										Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche	Rauminhalt	Anzahl der Kinder						Gesamtkosten der Bauanlage nach								Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen		
																							dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Sp. 11, 13 bis 15), ausschließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages				der Heizungsanlage				der Nebengebäude	
																									im ganzen	qm	cbm	Kind	im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes			gebäude	Nebenanlagen
Kosten		für 1																																
16	Schulhaus in Lippen	Liegnitz	94 95	Happe (Hoyerswerda)	Wie Nr. 1.	157,5	808,0	55	12 738	11 207	9 859	62,6	12,2	179,1	271	76,9	874	474	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.														
17	Kath. Schulhaus in Kutzoben	Oppeln	96 97	Hiller (Kreuzburg O/S.)	"	166,8	1117,0	65	18 211	15 572	11 013	66,0	9,9	169,4	369	97,6	3156	896	—	Bruchsteinputzbau, Thür- u. Fenster-einfassungen Hausteig; verschalt. Schieferdach.														
18	Schulhaus in Strotzbüsch	Trier	97 97	Krahe u. Krebs (Bitburg)	"	159,2	1049,8	54	13 650	13 633	11 255	70,7	10,7	208,4	200	—	2075	303	—	Ziegelrohbau mit Falzziegeldach.														
19	Desgl. in Nasingen	"	97 97	Wolf u. Krebs (Bitburg)	"	162,0	1016,7	47	10 100	12 318	11 137	68,7	11,0	237,0	224	—	880	301	—	Wie vor.														
20	Desgl. in Gemünd a. d. Our	"	96 97	Krebs (Bitburg)	"	163,1	998,6	38	12 660	12 580	11 365	69,7	11,4	299,1	220	—	868	347	—	"														
21	Desgl. in Neuhof	Erfurt	97 97	Bartels u. Collmann v. Schat-teburg (Schleu-singen)	Im wesentlichen wie alter Normal-entwurf Blatt 1.	150,0	938,2	45	13 050	13 050	11 300	75,3	12,0	251,1	405	128,8	1250	500	—	"														
22	Desgl. in Seehof	Köslin	95 96	Jaeckel (Stolp)	Wie vor.	168,5	1083,1	60	16 310	15 513	11 135	66,1	10,3	185,6	310	93,9	3157	1221	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.														
23	Kath. Schulhaus in Saliswalde	Oppeln	96 97	Killing (Leob-schütz)	"	176,5	948,0	60	13 300	12 060	9 428	53,4	9,9	157,1	190	135,7	757	1639	—	Ziegelputzbau, Gesimse, Thür- u. Fenster-einfassungen Ziegelrohbau, Eindeckung mit glasierten Dachsteinen.														
24	Schulhaus in Ahlen	Münster	96 97	Quantz (Münster II)	"	168,0	969,5	78	12 650	12 450	10 300	61,3	10,6	132,1	226	—	1500	650	—	Ziegelrohbau mit Pfannendach auf Lattung.														
25	II. Schulhaus in Netzen	Potsdam	97 97	Koehler (Branden-burg a/H.)	"	159,4	1087,1	54	11 700	10 209	9 884	62,0	9,1	183,0	360	100,0	—	325	815 (8,0%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.														
26	Schulhaus in Keller	"	96 97	Wichgraf (Neu-Ruppin)	"	150,6	889,4	33	10 500	10 460	10 057	66,8	11,3	304,8	145	149,6	—	403	1318 (12,5%) (nur Anfänger)	Wie vor.														
27	Desgl. in Hillarts-hausen	Cassel	96 97	Momm u. Trimborn (Hersfeld)	"	157,1	1036,0	40	15 400	15 370	11 400	72,6	11,0	285,0	240	125,8	2541	926	2387 (15,5%) (wie vor)	Ziegelrohbau mit Falzziegeldach.														
28	Desgl. in Kainscht	Posen	96 97	Voigt (Meseritz)	 Im D. st.	168,9	986,2	80	16 410	12 245	8 417	49,8	8,5	105,2	460	112,2	1759	772	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.														
29	Kath. Schulhaus in Trzeiconka	"	96 97	Stocks u. Hauptner (Samter)	Im D. fehlt st, sonst wie vor.	172,2	936,3	80	16 918	14 140	10 692	62,1	11,4	133,7	264	—	2246	1202	—	Wie vor.														
30	Ev. Schulhaus in Koszanowo	"	96 97	"	Im wesentlichen wie vor.	172,2	884,1	60	17 020	16 373	12 241	71,1	13,8	204,0	220	—	2851	1281	—	"														
31	Desgl. in Mockwitz	"	95 96	Engel-meier (Birn-baum)	"	167,0	820,7	50	15 220	11 366	8 142	48,8	9,9	162,8	401	—	2000	1224	1851 (16,3%)	Ziegelrohbau mit Cement-falzziegeldach.														
32	Desgl. in Kapline	"	95 96	"	"	172,2	888,0	60	15 600	13 049	9 124	53,0	10,3	152,1	356	—	2273	1652	2093 (16,0%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.														

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11						12		13	14	15	16												
										Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk	Zeit der Aus- füh- rung von bis	Name des Bau- beamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	Be- baute Grund- fläche qm	Raum- inhalt cbm	An- zahl der Kin- der					Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n						Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 an- gegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen		
																						dem An- schlage, ein- schliesl. der Bauleitungskosten	der Aus- führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus- schliesl. der Bauleitungskosten	des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages				der Heizungs- anlage				der	
																								im ganzen	für 1 qm	cbm	Kind	im gan- zen	f. 100 cbm be- heizt. Rau- mes			Neben- ge- bäude	Neben- an- lagen
33	Kath. Schulhaus in Syecyn	Posen	97 97	Bauer u. Runge (Obornik)	 Im D.: st.	180,6	853,3	65	14 962	12 829	9 300	51,5	10,9	143,1	256	—	2736	793	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.													
34	Schulhaus in Dombrowker-Haualand	"	96 97	Tophof (Bomst)	 Im D.: st.	157,0	836,7	56	15 788	14 068	9 291	59,2	11,1	165,9	295	101,4	2518	875	—	Ziegelrohbau mit Falzziegdach; nicht unterkellert.													
35	Desgl. in Rokietnica	"	96 97	Hirt (Posen)	 Im D.: rk.	163,7	844,5	32	13 440	11 134	8 738	53,4	10,3	273,1	209	91,7	963	787	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.													
36	Ev. Schulhaus in Neu-Cöln	Breslau	97 97	Lamy (Brieg)	 Im D.: st, rk.	164,7	864,3	45	10 570	11 278	10 415	63,2	11,9	231,4	480	—	—	—	167,8 (14,9%)	Wie vor; nicht unterkellert.													
37	Desgl. in Rostrzembowo	Bromberg	97 97	Wagenschein (Schubin)	 Im D.: 2st.	165,7	963,6	58	11 143	8 461	8 461	51,1	8,8	145,9	—	—	—	—	—	Ziegelrohbau mit Falzziegdach.													
38	Desgl. in Ruthe	Hildesheim	96 97	Knipping (Hildesheim)	 Im D.: st.	174,5	869,0	60	14 500	14 481	10 091	57,8	11,6	168,2	235	68,7	2222	1731	—	Ziegelrohbau mit Pfannendach; nicht unterkellert.													
39	Schulhaus in Gusenofen	Königsberg	96 97	v. Manikowsky (Osterode)	 Im D.: K.; (wk); E. siehe die Abbildung; im D.: rk, (st).	186,5	976,5	85	18 000	14 672	11 247	60,3	11,5	132,3	310	104,0	2911	—	1271 (11,3%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Alter Normalentwurf Blatt 2. Bauart wie vor.													
40	Desgl. in Saberau	"	96 97	Scheurmann u. Leben (Neidenburg)	Wie vor.	186,5	976,5	80	13 250	12 390	12 390	66,4	12,7	154,9	395	—	—	—	2425 (19,6%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschaltem Pfannendach.													
41	Desgl. in Krummfuß	"	96 97	Kerstein (Ortelsburg)	"	186,5	976,5	80	17 063	15 796	12 430	66,6	12,7	155,4	220	70,3	3366	—	2288 (18,4%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Wie vor.													
42	Desgl. in Neu-Kaletka	"	97 97	Ehrhardt (Allenstein)	"	186,5	976,5	80	18 250	16 745	11 594	62,2	11,9	144,9	290	81,0	3523	1098	3578 (21,4%) (nur Anfuhr)	"													
43	Ev. Schulhaus in Czarnen	Gumbinnen	96 96	Wichert u. Junghann (Goldap)	"	178,3	1090,6	80	13 480	10 351	10 301	57,8	9,4	128,8	330	86,4	—	50	—	"													
44	Schulhaus in Gentomie	Danzig	96 97	Reißbrodt (Pr. Stargard)	"	174,5	946,8	80	12 200	11 072	11 072	63,4	11,7	138,4	290	100,0	—	—	1949 (17,6%) (nur Anfuhr)	"													
45	Desgl. in Lindendorf	"	96 97	Schultels (Carthaus)	"	177,1	901,0	75	13 150	13 373	10 512	59,4	11,7	140,2	350	105,7	2027	834	2012 (19,1%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	"													
46	Desgl. in Witschinken	"	96 97	Reißbrodt (Pr. Stargard)	"	181,1	1007,8	80	16 260	14 408	11 115	61,4	11,0	138,9	289	89,2	2870	423	2592 (18,0%) (nur Anfuhr)	"													
47	Desgl. in Gr.-Domatau	"	96 97	Spittel (Neustadt W. Pr.)	"	193,2	1109,3	93	16 522	13 992	10 985	56,9	9,9	118,1	269	75,1	2560	447	2075 (14,8%) (wie vor)	"													
48	Desgl. in Dubiel	Marionwerder	96 97	Büttner (Marionwerder)	"	183,0	1023,5	80	18 700	15 339	11 319	61,9	11,1	141,5	340	93,2	2778	1242	1613 (10,5%) (wie vor)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.													
49	Desgl. in Freidorf	Potsdam	96 97	Bohl (Berlin III)	"	180,8	1057,4	80	15 754	13 647	12 073	66,8	11,4	150,9	250	74,9	929	645	—	Wie vor.													

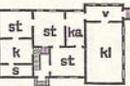
*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11								12	13	14	15	16															
										Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk	Zeit der Aus- füh- rung von bis	Name des Bau- beamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	Be- baute Grund- fläche qm	Raum- inhalt cbm	An- zahl der Kin- der						Gesamtkosten der Bauanlage nach								des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages	Kosten		Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 an- gegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen		
																							dem An- schlage, ein- schliesl. der Bauleitungskosten M	der Aus- führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus- schliesl. der Bauleitungskosten M	im				für 1			im gan- zen M	f. 100 cbm be- heizt. Raum- mos M			Neben- ge- bäude M	Neben- an- lagen M
																									im ganzen M	cbm M	qm M	Kind M	cbm M	qm M							
50	Schulhaus in Sputendorf	Potsdam	96 97	Bohl (Berlin III)	Wie Nr. 39.	191,8	1213,5	80	16 295	16 023	15 789	82,3	13,0	197,3	540 *)	129,8	—	234	—	Ziegelrohbau mit verschaltem Schieferdach.																	
51	Desgl. in Billendorf	Frank- furt a/O.	96 96	Baum- garth (Sorau)	"	182,4	1077,4	80	15 905	14 669	10 404	57,0	9,7	130,1	332	86,5	3665 (Wirth- schaftsgeb.) 464 (Abtritt)	136	1783 (12,2%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Falzziegel- dach; nicht unterkellert.																	
52	Desgl. in Friedrichs- berg	"	96 96	Petersen u. Andreae (Lands- berg a/W.)	"	186,7	1105,4	90	17 760	15 756	10 493	56,2	9,5	116,6	230	74,9	3732 (Wirth- schaftsgeb.) 691 (Abtritt)	840	2170 (20,7%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach.																	
53	Desgl. in Albrechts- bruch	"	96 96	Mebus (Drossen)	"	190,8	1129,0	93	10 400	10 486	10 486	55,0	9,3	112,8	246	71,6	—	—	689 (6,6%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Ziegel- spliefsdach.																	
54	Desgl. in Alt-Zowen	Köslin	97 97	Pfeiffer (Schlawe)	"	181,9	1106,0	84	15 010	14 559	10 472	57,6	9,5	124,7	280	—	3767 (Wirth- schaftsgeb.) und Abtritt)	320	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach.																	
55	Kath. Schul- haus in Zolendnie	Posen	96 97	Engelhart (Ra- witsch)	"	184,4	857,9	80	16 402	14 411	10 492	56,9	12,2	131,2	325	101,2	709 (Kelleranbau) 1062 (Stallgeb.) 745 (Abtritt)	1403	3162 (21,9%)	Wie vor; nicht unterkellert.																	
56	Desgl. in Dobrojewo	"	97 97	Hauptner (Samter)	"	185,7	1061,6	85	18 625	15 855	12 416	66,9	11,7	146,1	308	—	2012 (Stall- geb. u. Abtritt)	1427	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach.																	
57	Desgl. in Parehanie	Brom- berg	96 97	Küntzel u. Schütze (Inowraz- law)	"	188,5	952,9	91	12 100	11 283	9 855	52,3	10,3	108,3	—	—	862 (Erdkeller) 399 (Abtritt)	167	—	Wie vor; nicht unterkellert.																	
58	Schulhaus in Ober-Zibelle	Liegnitz	96 97	Happe (Hoyers- werda)	"	190,1	1040,9	94	14 650	12 931	11 101	58,4	10,7	118,1	369	97,6	1452 (Stall- geb.)	378	—	Wie vor.																	
59	Kath. Schul- haus in Kostellititz	Oppeln	97 97	Hiller (Kreuz- burg O/S.)	"	176,9	1103,7	70	15 695	15 440	12 242	69,2	11,1	174,9	417 (Schulz. eis. Ofen, sonst Kachelöfen)	100,9 (wie vor)	1546 (wie vor)	974	—	"																	
60	Ev. Schul- haus in Brintize	"	97 97	"	"	181,3	1109,9	80	17 700	15 036	10 657	58,8	9,6	133,2	465 (wie vor)	106,9 (Wirth- schaftsgeb.)	2875 (Abtritt)	961	—	"																	
61	Kath. Schul- haus in Schiorke	"	97 97	"	"	186,3	1174,7	80	17 900	16 058	11 570	62,1	9,8	144,6	490 (wie vor)	112,1 (Wirth- schaftsgeb.)	2883 (Abtritt)	1059	—	"																	
62	Desgl. in Stephans- hain	"	97 97	Andreae u. Weihe (Gros- Strehlitz)	"	187,7	1114,4	82	16 000	14 574	10 421	55,5	9,4	127,1	— (wie vor)	—	2666 (Wirth- schaftsgeb.) 509 (Abtritt)	978	—	Bruchsteinputz- bau mit Ziegel- kronendach.																	
63	Ev. Schul- haus in Matzdorf	"	96 97	Böhnert u. Hiller (Kreuz- burg O/S.)	"	191,0	1176,3	97	17 500	15 788	11 103	58,1	9,4	114,5	208 (Schulz. eis. Regul.- Füllöfen)	94,5 (Wirth- schaftsgeb.)	3092 (Abtritt)	1133	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach.																	
64	Desgl. in Sinsleben	Merse- burg	95 96	Jelling- haus (Sanger- hausen)	"	180,7	1167,6	78	15 840	13 207	11 874	65,7	10,2	152,2	250 (Kachelöfen)	113,6 (wie vor)	460 (Abtritt)	—	1348 (10,2%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Falzziegel- dach.																	
65	Schulhaus in Eimelrod	Cassel	96 97	Gibelius (Franken- berg)	"	177,5	1045,3	77	16 000	15 432	11 298	63,7	10,8	146,7	263 (eis. Regulir- Füllöfen)	71,5 (Wirth- schaftsgeb.)	1333 (Stall- geb. u. Abtritt)	815	—	Wie vor.																	
66	Desgl. in Obernburg	"	96 97	"	"	184,1	1119,3	74	15 700	15 699	11 389	61,9	10,2	153,9	180 (eis. Ofen)	50,3 (Wirth- schaftsgeb.)	2185 (Abtritt)	1251	—	Bruchsteinroh- bau mit Falz- ziegeldach.																	

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10		11				12		13	14	15	16			
									Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen							
									des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages	der Heizungs- anlage	der		Neben- gebäude	Neben- anlagen									
											im ganzen	für 1									im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes	
dem An- schlage, ein- schließl. der Bauleitungskosten	der Aus- führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus- schließl. der Bauleitungskosten	qm	cbm	qm	cbm	Kind	qm	cbm	Kind	qm	cbm	qm	cbm										
67	Schulhaus in Neukirch	Danzig	97	97	Abesser (Marienburg) Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; im D.: rk.		230,0	1191,5	80	17 100	15 443	15 443	67,1	13,9	193,0	292	77,5	—	—	1076 (7,0%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschalt. Pfannendach. Wohn. f. 1 verheir. Lehrer u. 1 verheir. Todtengräber.		
68	Desgl. in Eittersdorf	Wiesbaden	96	97	Filbry (Montaubaur)		167,5	1043,8	38	13 200	13 200	11 911	71,1	11,4	313,4	230 (eis. Oefen)	—	1289 (Holzstall und Abtritt)	—	—	—	Neuer Normalentwurf Bl. 4. Bruchsteinrohbau mit deutschem Schieferdach.	
69	Ev. Schulhaus in Pietraschen	Gumbinnen	96	97	Junghann (Goldap)		182,9	1113,1	55	12 800	11 947	11 947	65,3	10,7	217,2	440	109,2	—	—	1979 (16,6%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschaltem Pfannendach.		
70	Kath. Schulhaus in Gora	Bromberg	97	97	Schwarze u. Wagensehein (Schubin)	Im D.: st, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 68.	192,8	1170,0	80	13 680	10 848	9 948	51,6	8,5	124,4	—	—	900 (Holzstall u. Abtritt)	—	—	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.	
71	Ev. Schulhaus in Zaskerhütte	"	97	97	Graeve (Csarnikau)	Im K.: wk; E. sieh die Abbild.; im D.: st, rk.		176,2	1142,6	60	14 250	12 104	8 694	49,3	7,6	144,9	—	—	1896 (Wirtschaftsgeb.) 331 (Abtritt)	1183	—	—	Neuer Normalentwurf Bl. 5. Bauart wie vor.
72	Desgl. in Murgischken	Gumbinnen	97	97	Junghann (Goldap)	Im D.: st, rk.		174,5	1044,8	60	17 409	16 502	11 042	63,3	10,6	184,0	295	75,3	3968 (Wirtschaftsgeb.) 451 (Abtritt)	1041	2755 (16,7%) (nur Anfuhr)	Neuer Normalentwurf Bl. 6. Ziegelrohbau mit verschalt. Pfannendach.	
73	Schulhaus in Medelon	Arnsberg	96	97	Carpe (Brilon)	Wie vor.	192,9	1242,9	90	16 700	16 857	14 202	73,6	11,4	157,8	120	53,1	2227 (Stallgebäude)	428	—	—	Ziegelrohbau mit verschaltem Schieferdach.	
74	Ev. Schulhaus in Jurken	Gumbinnen	96	97	Junghann (Goldap)	"	180,7	1124,7	70	18 380	16 283	11 087	61,4	9,9	158,4	316	—	3925 (Wirtschaftsgeb.) 582 (Abtritt)	689	399 (2,5%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschaltem Pfannendach.		
75	Schulhaus in Pronzendorf	Breslau	96	97	Baumgart u. Kirchner (Wohlau)	Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; — im D.: st.		195,2	1159,4	80	14 003	11 947	10 632	54,5	10,3	132,9	360	86,1	780 (Abtritt)	535	2241 (18,8%)	Neuer Normalentwurf Bl. 7. Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.	
76	Desgl. in Polenzhof	Gumbinnen	97	97	Grubert u. v. Bandel (Kaukehmen)	Grundrifs f. Nr. 76 bis 84. Im K.: (wk); — E. sieh die Abbildung; im D.: st, rk.		176,0	904,7	80	10 500	13 100	12 920	73,4	14,3	161,5	310	80,9	—	—	—	—	Neuer Normalentwurf Bl. 8. Schurzholzbau mit verschaltem Pfannendach; nicht unterkellert.
77	Desgl. in Alt-Sauskoyen	"	97	97	Elkisch (Angerburg)	Wie vor.	192,5	1074,0	90	14 595	13 820	10 532	54,7	9,8	117,0	245	62,8	3262 (Wirtschaftsgeb.)	26	2003 (14,5%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschalt. Pfannendach.		
78	Desgl. in Abbau-Jesewitz	Marienwerder	97	97	Büttner u. Hallmann (Marienwerder)	"	187,0	1019,7	79	16 410	15 521	11 161	59,7	10,9	141,3	340	95,6	2036 (Stallgeb. u. Abtritt)	2324	1474 (9,5%) (wie vor)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.		
79	Desgl. in Stuttgart	Frankfurt a. O.	97	97	Mebus (Drossen)	"	175,0	1026,7	74	13 400	11 845	10 063	57,5	9,8	136,0	439	—	—	—	—	—	Wie vor; nicht unterkellert. — Künstl. Gründung auf Betonpfeilern mit Ziegelbögen.	
80	Desgl. in Jägerbrück	Stettin	97	97	Mannsdorf (Stettin)	"	190,8	1255,4	45	18 660	17 938	14 431	75,6	11,5	—	320	76,2	2413 (Stallgebäude) 547 (Abtritt)	547	4166 (23,2%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Das Schulz. dient zugl. als Betsaal und ist diesem Zwecke entsprech. größer als üblich bemessen.		

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4		5	6	7	8	9	10		11						13	14	15	16		
												Kosten											
												des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages			der Heizungsanlage							der	
												im ganzen		für 1 qm		in ganzen						Neben-gebäude	
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Be-baute Grund-fläche	Raum-inhalt	An-zahl der Kin-der	Gesamtkosten der Bauanlage nach		des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages	im ganzen	für 1 qm	Kind	der Heizungsanlage	in f. 100 cbm beheizt. Raumes	Neben-gebäude	Neben-anlagen	Werth d. Hand-u. Spann-dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen			
									dem An-schlage, ein-schließl. der Bauleitungskosten	der Aus-führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus-schließl. der Bauleitungskosten											M	M	M
			von	bis			qm	cbm		M	M	M	M	M	M	M	M	M	M				
81	Schulhaus in Promno	Posen	96	97	Freude (Wreschen)	Wie Nr. 76.	195,8	1206,8	80	19 350	16 722	10 478	53,5	8,7	131,0	103	48,1	2070	1848	2161	Ziegelrohbau mit Falzziegel-dach; nicht unterkellert.		
82	Ev. Schulhaus in Baerenbruch	Bromberg	97	97	Wagen-schein (Schubin)	"	188,2	1083,9	63	12 300	9 505	9 505	50,5	8,8	150,9	—	—	—	—	—	Ziegelrohbau m. Ziegelkronend.		
83	Kath. Schulhaus in Sackenhoy	Oppeln	96	97	Schroeder (Cosel O/S.)	"	187,0	1150,9	80	14 254	13 656	11 385	60,9	9,9	142,3	290	80,1	1096	553	—	(Ziegelputzbau, Sockel, Ecken, Thür- u. Feistereinfassungen Ziegelrohbau; Falzziegeld.)		
84	Schulhaus in Collerbeck	Minden	96	97	Holtgreve (Hörter)	"	195,7	1211,0	80	17 000	16 258	12 946	66,2	10,7	161,8	270	—	2098	—	—	Ziegelrohbau m. Falzziegeldach.		
85	Ev. Schulhaus in Hesselbach	Arnsberg	96	97	Kruse (Siegen)	 Im D.: st.	191,1	1272,7	80	19 940	19 188	16 965	88,8	13,3	212,1	272	—	1214	896	1327	2500	(Neuer Normalentwurf Bl. 17. Ziegelrohbau m. verschaltem Schieferdach. Bauleitungskosten 296 M (1,5 %).)	
86	Desgl. in Medzokelmoor	Gumbinnen	97	97	v. Baudel (Kaukehmen)	Wie vor.	195,2	1084,2	80	27 000	36 581	15 818	81,0	14,6	187,7	490	—	4062	5193	—	Verschaltetes Pfannendach, sonst wie bei Nr. 83.		
87	Kath. Schulhaus in Gr. Reken	Münster	96	97	Schultz (Recklinghausen)	 Im D.: st.	196,5	1000,9	85	13 700	14 363	11 378	57,9	11,4	133,9	277	—	2382	603	—	Ziegelrohbau mit Pfannendach; nicht unterkellert.		
88	Desgl. in Neudorf	Breslau	96	97	Wosch (Neu-markt)		197,9	1135,2	68	12 000	12 109	12 021	60,7	10,6	176,8	284	76,8	—	88	1700	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.		
89	Schulhaus in Dammhausen	Stade	96	97	Cumme-row (Buxte-hude)		220,0	1216,1	76	18 608	18 962	13 702	62,3	11,3	180,3	489	115,6	2128	—	2840	Gefugtes Ziegelfachwerk mit Pfannendach auf Lattung; nicht unterkellert.		
90	Schulhaus mit angeb. Wirthschaftsgeb. in Wester-walsede	"	96	97	Saring (Verden)		236,2	1239,1	43	14 300	13 449	12 267	51,9	9,9	285,3	—	—	744	438	2237	Ziegelrohbau mit Pfannendach auf Lattung.		
91	Desgl. in Breiten-wisch	"	96	97	König (Stade)	 Im D.: st. rk.	237,3	1371,3	53	13 850	15 650	15 200	64,1	11,1	286,8	360	163,6	300	150	2650	Pfannendach auf Lattung, sonst wie bei Nr. 83.		
92	Desgl. in Fahrendorf	"	96	96	Cumme-row (Buxte-hude)	 1=ab, 2=sn, 3=fk; im D.: st.	240,7	1247,2	80	14 919	14 919	14 489	60,2	11,6	181,1	380	—	290	140	—	Gefugtes Ziegelfachwerk mit Pfannendach auf Lattung; nicht unterkellert.		
93	Desgl. in Armsen	"	96	97	Saring (Verden)	Im D.: rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 91.	333,0	1772,8	92	16 800	16 801	14 795	44,4	8,9	160,8	—	—	1518	488	2739	Pfannendach auf Lattung, sonst wie bei Nr. 83.		

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11				12		13	14	15	16						
										Kosten				Neben-gebäude	Neben-anlagen					Werth d. Hand- u. Spandienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen				
										des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages												der Heizungsanlage		der	
										im ganzen	für 1 qm	cbm	Kind									im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes	Abtritt	Abtritt
M	M	M	M	M	M	M	M																		
94	Schulhaus in Ellernbruch	Königsberg	96	97	Bergmann (Rasten-burg)		228,5	1377,2	118	24 700	26 170	18 710	81,9	13,6	158,6	460 *)	88,8	3160 (Stallgeb.)	950	2952 (15,8%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Alter Normalentwurf Bl. 3. Ziegelrohbau m. verschaltem Pfannendach. Wohnungen f. 1 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.				
95	Ev. Schulhaus in Jellinowen	"	96	97	Tiefenbach und Kerstein (Ortels-burg)	Im D.: hlw (lw); (st, ka), rk. Wie vor.	235,2	1503,6	145	16 995	16 686	15 954	67,8	10,6	110,0	640	102,6	732 (Abtritt)	—	1934 (12,1%) (wie vor)	Bauart wie vor. Wohnungen für 2 verheirathete Lehrer.				
96	Schulhaus in Malga	"	96	97	Zorn, Scheurmann und Lehen (Neiden-burg)	"	238,8	1549,7	155	19 700	19 348	19 348	81,0	12,5	124,8	595	—	—	—	4467 (23,1%) (nur Anfuhr)	Bemerkung wie bei Nr. 94.				
97	Desgl. in Gibbischen-Peter	"	96	97	Callenberg (Memel)	"	240,1	1387,5	155	17 500	14 487	14 487	60,3	10,5	93,5	360	62,7	—	—	2556 (17,6%) (wie vor)	Wie vor.				
98	Desgl. in Schweikowen	Gumbinnen	97	97	Reinboth (Johannis-burg)	"	241,8	1553,7	126	18 600	15 847	15 741	65,1	10,1	124,9	625	—	—	106	—	"				
99	Desgl. in Jonienen	"	96	97	Taute (Ragnit)	"	251,1	1632,7	140	24 590	25 325	18 135	72,2	11,1	129,5	745	—	5149 (Wirthschaftsgeb.)	1088	2185 (12,0%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	"				
100	Desgl. in Hoppenbruch	Danzig	96	97	Dittmar u. Abesser (Marien-burg)	"	246,8	1523,3	135	20 200	20 382	14 503	58,8	9,5	107,4	426	76,9	3464 (Wirthschaftsgeb.)	2415	1658 (8,1%) (nur Anfuhr)	"				
101	Desgl. in Kelpin	"	97	97	Schultefs (Carthaus)	"	251,0	1523,7	140	20 400	16 749	13 015	51,9	8,5	93,0	480	79,4	2914 (wie vor)	820	1974 (11,8%) (wie vor)	"				
102	Desgl. in Rohrfeld	Marienwerder	96	97	Schiele u. Petersen (Neumark)	"	239,0	1419,4	120	19 340	18 868	15 976	66,8	11,3	133,1	359	71,8	2625 (wie vor)	267	2033 (12,7%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Ziegelkronendach, sonst Bemerkung wie bei Nr. 94.				
103	Desgl. in Jaedickendorf	Frankfurt a/O.	97	97	Richter (Königsberg N/M.)	"	244,0	1575,0	152	14 604	13 340	13 340	54,7	8,5	87,8	460	82,4	—	—	1500 (11,2%)	Cementplattendach, sonst Bemerkung wie bei Nr. 94.				
104	Desgl. in Koenigsfelde	Stettin	96	97	Krone (Anklam)	"	250,3	1409,9	152	16 530	15 000	13 600	54,3	9,6	89,5	420	76,8	350 (Abtritt)	1050	1183 (8,7%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Ziegelkronend., sonst Bemerkung wie bei Nr. 94.				
105	Desgl. in Zemmin	Köslin	96	97	Jaekel (Stolp)	"	238,4	1552,7	113	15 000	14 045	14 045	58,9	9,0	124,3	463	81,7	—	—	—	Wie vor.				
106	Kath. Schulhaus in Alt-Obra	Posen	95	96	Zeuner u. Engelhart (Rawitsch)	"	253,2	1494,9	160	22 743	20 212	14 077	55,6	9,4	88,0	390	—	2737 (Wirthschaftsgeb.)	1592	4061 (20,1%)	Nicht unterkellert, Ziegelkronendach; sonst Bemerkung wie bei Nr. 94.				
107	Desgl. in Pawlowo	Bromberg	97	97	Wesnigk (Gnesen)	"	252,6	1731,9	141	16 400	14 700	14 700	58,2	8,5	104,3	—	—	1067 (Abtritt)	—	—	Ziegelkronendach, sonst Bemerkung wie bei Nr. 94.				
108	Ev. Schulhaus in Korsenz	Breslau	96	96	Berndt (Trebnitz)	"	231,1	1258,5	120	17 718	16 726	12 177	52,7	9,7	101,5	408	79,8	3080 (Wirthschaftsgeb.)	958	2642 (15,8%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach.				
109	Kath. Schulhaus in Borowian	Oppeln	97	97	Andreae u. Weihe (Groß-Strehlitz)	"	243,6	1540,3	140	20 500	19 788	15 482	63,6	10,1	110,6	705 (Kachel- und eis. Oefen)	105,2 (Wirthschaftsgeb.)	2019 (Abtritt)	1261	—	Bauart wie vor. Wohnungen für 1 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.				
110	Schulhaus in Holzdorf	Merseburg	97	97	Blumh (Wittenberg)		282,6	2167,7	156	25 930	21 030	16 373	57,9	7,6	105,0	623	—	3286 (Wirthschaftsgeb.)	153	1619 (7,5%) (nur Anfuhr)	Alter Normalentwurf Blatt 4. Bauart wie bei Nr. 108. — Bauleitungskosten 548 M (2,5%). Wohnungen für 2 verheirathete Lehrer.				

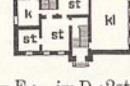
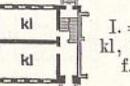
*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11						12	13	14	15	16												
										Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-Beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm						Rauminhalt cbm	Anzahl der Kinder	Gesamtkosten der Bauanlage nach						Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen		
																							des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages		der Heizungsanlage		der Nebengebäude				Nebengebäude	Nebengebäude
																							im ganzen	für 1 Kind	im ganzen	für 1 Kind	im ganzen	für 1 Kind				
111	Schulhaus in Plicken	Königsberg	96 97	Callenberg (Memel)		257,0	1679,5	140	25 000	20 812	16 800	65,4	10,0	120,0	534 *	93,7	3210 (Wirtschaftsgeb.) 802 (Abtritt)	—	1198 (5,8%) (nur Anfuhr)	Neuer Normalentwurf Bl. 20. Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen f. 1 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.												
112	Kath. Schulhaus in Nakel	Oppeln	97 97	Grubl (Oppeln)	Im D.: hlw, st, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 110.	265,1	1773,5	140	20 734	20 674	15 894	60,0	9,0	113,5	555	77,3	2947 (Wirtschaftsgeb.) 721 (Abtritt)	1112	—	Bauart und Wohnungen wie vor.												
113	Ev. Schulhaus in Plöwken	Gumbinnen	97 97	Junghann (Goldap)		238,6	1354,9	124	16 300	15 176	15 082	63,2	11,1	121,6	525	86,0	—	94	2507 (16,5%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau m. verschaltem Pfannendach. Wohnungen wie bei Nr. 111.												
114	Kath. Schulhaus in Borkowitz	Oppeln	97 97	Hiller (Kreuzburg)		261,8	1404,6	146	22 400	19 447	13 304	50,8	9,5	91,1	655 (Schulz. eis. Ofen, sonst Kachelöfen)	99,2	3949 (Wirtschaftsgeb.) 631 (Erdkeller) 565 (Abtritt)	998	—	Ziegelrohbau m. Ziegelkronendach; nicht unterkellert. Wohnungen wie bei Nr. 111.												
115	Schulhaus in Gillandwirszen	Gumbinnen	97 97	Heise (Tilsit)		265,1	rund 1560,0	140	19 000	19 055	19 055	71,9	12,2	136,1	930	—	—	—	2973 (15,6%)	Ziegelrohbau mit Putzflächen u. verschaltem Pfannendach. Wohnungen wie bei Nr. 111.												
116	Kath. Schulhaus in Lassowitz	Oppeln	97 97	Eichelberg (Tarnowitz)	Im D.: hlw, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 113.	274,9	1592,9	150	20 745	20 010	15 542	56,5	9,8	103,6	398 (eiserne Ofen) 173 143,0 (Kachelöfen)	89,6	1204 (Stallgebäude) 774 (Abtritt)	2490	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen wie bei Nr. 111.												
b) Teilweise zweigeschossige Bauten.																																
1. Mit 2 Schulzimmern.																																
117	Erweiterungs- u. Umbau des Schulhauses in Neudorf	Posen	95 96	Stocks (Samter)		134,9	1079,6	150	17 229	15 154	11 715 (Anbau) 1 538 (Umbau des alten Theiles)	86,8	10,9	78,1	480 (Schulz. eis. Mantel- und Kachelöfen)	—	1565 (Holzstall und Abtritt) 715 (Abtritt)	336	—	Bauart wie vor. Ziegelrohbau mit Falzziegeldach. Wohnung für 1 verheir. Lehrer. — Die Ofen sind nicht aus Baufonds bezahlt.												
118	Schulhaus in Oberngais	Cassel	95 96	Momm (Hersfeld)		153,0	1326,2	160	18 040	13 448	10 454	68,3	7,9	65,3	—	—	2279 (Wirtschaftsgeb.) 715 (Abtritt)	—	—	Ziegelrohbau mit englischem Schieferdach auf Lattung. — Bauleitungskosten 123 \mathcal{M} (0,7%). Wohnungen f. 1 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.												
119	Desgl. in Schalkholz	Schleswig	96 96	Vollmar u. Treede (Husum)		178,3	1286,7	120	18 500	18 442	14 159	79,4	11,0	118,0	539 (eiserne Ofen) u. Abtritt	103,9	3058 (Wirtschaftsgeb.) 340 (Bachhaus)	885	—	Ziegelrohbau mit englischem Schieferdach auf Lattung. — Bauleitungskosten 123 \mathcal{M} (0,7%). Wohnungen f. 1 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.												
120	Ev. Schulhaus in Neubrück	Posen	95 96	Stocks (Samter)	Im D.: hlw, rk; sonst wie Nr. 39.	186,6	1524,6	152	22 950	19 115	15 271	81,8	10,0	100,5	425	73,9	2176 (Stallgebäude) 1007 (Abtritt)	661	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen wie vor.												
121	Schulhaus in Wildenhain	Merseburg	96 96	de Ball (Torgau)		192,1	1681,4	140	21 230	20 037	15 798	82,2	9,4	112,8	503 (Kachel- und eiserne Ofen)	96,0	4239 (Wirtschaftsgeb. und Abtritt)	—	—	Wie vor.												
122	Desgl. in Grofs-Pransen	Oppeln	96 97	Ritzel (Neustadt)	Im D.: hlw, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 39.	193,7	1560,1	146	13 500	14 296	13 536	69,9	8,7	92,7	342	55,8	760 (Abtritt)	—	—	"												

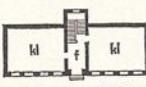
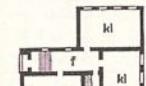
*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11						12		13	14	15	16												
										Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriß nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm	Anzahl der Kinder					Gesamtkosten der Bauanlage nach						Kosten		Werth d. Hand- u. Spanndienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen		
																						dem Anschlag, ein-schließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Sp. 11, 13 bis 15), aus-schließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgeb., a.usschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages				der Heizungsanlage				der	
																								im ganzen	qm	cbm	Kind	im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes			Neben-gebäude	Neben-anlagen
Nr.								ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ														
123	Schulhaus in Marienthal	Potsdam	95 97	Prentzel (Templin)	I. = kl, f; im D.: lw, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 76.	199,7	1479,7	140	22 050	21 089	14 263	71,4	9,6	101,9	540 *	100,6	4373 (Wirtschaftsgeb. und Abtritt)	2453	—	Bauart wie bei Nr. 120. Wohnungen f. 2 verheir. Lehrer.													
124	Kath. Schulhaus in Dümpten	Düsseldorf	96 97	Hillenkamp (Wesel)	 I. = kl, th; im D.: hlw.	209,7	1735,4	160	19 366	18 527	15 244	72,7	8,8	95,3	403 (eiserne, in den Schulzimmern Born'sche Oefen)	101,0	1984 (Nebengebäude und Abtritt)	1299	—	Ziegelrohbau m. Pfannendach auf Lattung. — Bauleitungskosten 243 ℳ (1,3%). Wohnungen für 1 verheir. u. 1 unverheir. Lehrer.													
125	Schulhaus in Lasdehnen	Gumbinnen	96 97	Schneider (Pillkallen)	 Im K.: wk; — E. sieh die Abbild., — 1 = s; I. = 2 kl, f; — im D.: 3 hlw, rk.	306,7	2877,8	300	35 300	34 175	26 266	85,6	9,1	87,6	935	80,0	5901 (Wirtschaftsgeb.) 1273 (Abtritt)	735	3131 (9,2%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschaltem Pfannendach. Wohnungen für 1 verheir. u. 3 unverheir. Lehrer.													
126	Desgl. in Erbach	Wiesbaden	96 97	Filbry (Montabaur)	 I. = lw; im D.: st.	105,0	1018,3	78	14 100	13 421	12 371	117,8	12,1	158,6	372 (Kachel- u. eis. Oefen einschl. Kochherd)	—	1050 (wie vor)	—	—	Ziegelrohbau mit verschaltem Schieferdach. Wohnung für 1 verheir. Lehrer.													
127	Desgl. in Verlar	Minden	96 97	Biermann (Paderborn)	 I. = lw, hlw, f; im D.: st.	167,7	1425,3	146	20 415	20 443	13 867	82,7	9,7	95,0	779 (eiserne Oefen)	—	3821 (Wirtschaftsgeb.) 1311 (Abtritt)	1444	—	Neuer Normalentwurf Bl. 21. — Ziegelrohbau mit Falzziegeldach; nicht unterkellert. Wohnungen f. 1 verheir. Lehrer und 1 Lehrerin.													
128	Ev. Schulhaus in Berghausen	Arnsberg	96 97	Kruse (Siegen)	Im K.: wk; E. wie Nr. 126; I. = lw, hlw, f.	175,9	1679,8	160	20 273	21 435	19 526	111,0	11,6	122,0	357 (eiserne Oefen)	59,3	1173 (Abtritt)	736	2500 (11,7%)	Ziegelrohbau m. verschalt. Schieferdach. — Wohnungen für 1 verheir. u. 1 unverh. Lehrer.													
129	Schulhaus in Lengefeld	Erfurt	97 97	Röttcher (Mühlhausen)	Im K.: wk; I. = lw, th, f; sonst im wesentlichen wie Nr. 127.	177,8	1671,4	140	21 500	21 282	21 018	118,2	12,6	150,1	572 (eis. Reg.-Füllöfen)	—	—	264	—	Ziegelrohbau m. Falzziegeldach. Wohnung für 1 verheir. Lehrer.													
130	Kath. Schulhaus in Drobnin	Posen	95 97	Wollenhaupt (Lissa)	E. im wesentlichen wie Nr. 72; I. = E.; — im D.: rk.	189,5	1600,2	160	24 547	23 150	14 599	77,0	9,1	91,2	401 (Schutz- u. eis. Oefen, sonst Kachelöfen)	54,3	1053 (Kelleranbau) 3037 (Wirtschaftsgeb.) 1244 (Abtritt)	3217	—	Ziegelrohbau m. Ziegelkronendach; nicht unterkellert. Wohnungen für 2 verheir. Lehrer.													
131	Ev. Schulhaus in Storehnest	"	96 97	"	Im D.: st, rk; sonst wie vor.	189,5	1914,6	160	26 881	20 671	15 803	83,4	8,3	98,8	695 (wie vor)	95,0	2184 (Wirtschaftsgeb.) 954 (Abtritt)	1730	—	Wie vor, jedoch unterkellert.													
132	Kath. Schulhaus in Staniewo	"	95 97	Zeuner u. Engelhart (Rawitsch)	Wie Nr. 130.	192,2	1590,0	116	23 222	18 980	15 088	78,5	9,5	130,1	564 (wie vor)	87,0	1371 (Erdkeller) 968 (Abtritt) 1320 (Stallgeb.) 1298 (Erdkeller) 110 (Abtritt)	1553	3182 (16,8%)	Bemerkung wie bei Nr. 130.													
133	Desgl. in Bachareie	Bromberg	96 97	Küntzel u. Schütze (Inowrazlaw)	E. im wesentlichen wie Nr. 76; — I. = E.	197,5	1736,6	154	22 385	20 786	17 763	89,9	10,2	115,3	—	—	1320 (Stallgeb.) 1298 (Erdkeller) 110 (Abtritt)	295	—	Wie vor.													
134	Ev. Schulhaus in Suchatowko	"	96 97	"	Wie vor.	198,3	1831,3	168	23 770	21 970	16 000	80,7	8,7	95,2	—	—	4000 (Wirtschaftsgeb.) 80 (Abtritt) 2023 (Wirtschaftsgeb.) 1150 (Abtritt)	1890	—	Bemerkung wie bei Nr. 131.													
135	Schulhaus in Haarbrück	Minden	94 95	Holtgreve (Höxter)	Im wesentlichen wie Nr. 130.	209,7	1984,6	160	26 330	24 276	21 103	100,6	10,6	131,9	840 (eiserne Oefen)	—	2023 (Wirtschaftsgeb.) 1150 (Abtritt)	—	—	Ziegelrohbau mit Falzziegeldach. — Bauleitungskosten 660 ℳ (2,6%). Wohnungen f. 1 verheir. Lehrer und 1 Lehrerin.													

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11						12		13	14	15	16		
										Kosten						Kosten						Kosten	
										Gesamtkosten der Bauanlage nach						des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages						der Heizungsanlage	
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm	Anzahl der Kinder	dem Anschlage, der Ausführung (Sp. 11, 13 bis 15), ein- aus- schließl. der Bauleitungskosten		im für 1 ganzen qm cbm Kind				im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes	Neben-gebäude	Neben-anlagen	Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen			
									M	M	M	M	M	M							M	M	M
136	Schulhaus in Eekweisbach	Cassel	96 97	Scheele (Fulda)	Im D.: 2 st, rk; sonst im wesentlichen wie Nr. 130.	176,6	1833,6	130	25 400	25 679	17 405	98,6	9,5	133,9	425	66,0	3999	2433		Ziegelputzbau, Thür- und Fenstereinfassungen sowie Ecken Ziegelroh- bau; Falzziegeldach. Wohnungen für 2 verheir. Lehrer.			
137	Ev. Schulhaus in Kleinwechungen	Erfurt	96 97	Unger (Nordhausen)	 I. = E.; im D.: 2 st, rk.	204,0	2011,4	135	27 650	22 665	17 720	86,9	8,8	131,3	372	60,8	2293	—		Ziegelrohbau m. Pfannendach auf Lattung; nicht unterkellert. Wohnungen wie vor.			
138	Schulhaus in Tomice	Posen	95 96	Hirt (Posen)	 I. = E.; im D.: rk.	165,1	1729,9	160	20 291	17 820	15 863	96,1	9,2	99,1	524	70,8	1074	883		Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen f. 2 verheir. Lehrer.			
139	Kath. Schulhaus in Bodelschwingh	Arnsberg	96 97	Spanke (Dortmund)	 I. = 2 lw, f.; im D.: 2 ka.	187,8	1833,2	160	22 500	20 810	19 391	103,3	10,6	121,2	alte Oefen	—	1419	—		Ziegelrohbau m. Falzziegeldach, eine Giebelwand geputzt. Wohnungen wie vor.			
140	Desgl. in Isselburg	Düsseldorf	95 96	Hillenkamp (Wesel)	 1 = ab; — I. des Klassengeb. = lw, f.	189,9	1850,8	169	14 500	17 135	14 881	74,1	7,6	83,3	111	—	2803	251		Ziegelrohbau m. Pfannendach auf Lattung. Bauleitungsk. 347 M (2,0%). Wohnung f. 1 verheir. Lehrer.			
141	Desgl. in Olshowa	Posen	97 97	Dahms (Ostrovo)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbild.; I. = E.; — im D.: rk.	194,5	1945,2	150	19 200	15 000	15 000	77,1	7,7	100,0	578	76,2	—	—		Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen für 2 verheir. Lehrer.			
142	Schulhaus in Pamiontkowo	"	96 97	Hirt (Posen)	Im D.: 2 st, 2 rk; sonst wie vor.	194,5	1949,5	160	23 596	20 350	17 776	91,4	9,1	111,1	576	56,2	533	1236		Wie vor.			
143	Kath. Schulhaus in Langenfeld	"	97 97	Egersdorff (Jarotschin)	Wie vor.	196,9	1869,4	154	22 647	22 108	16 879	85,7	9,0	109,5	967	—	1566	1485		Nicht unterkellert, sonst Bemerkung wie bei Nr. 141.			
144	Schulhaus in Mienken	Frankfurt a/O.	96 97	Mettke (Arnswalde)	 I. = E.; — im D.: 2 st, rk.	196,7	1972,4	140	21 734	19 498	18 350	93,3	9,3	131,1	520	—	1148	—	3547		Ziegelrohbau mit Ziegelspließdach. Wohnungen für 2 verheir. Lehrer.		
145	Ev. Schulhaus in Kopanke	Posen	96 97	Stocks u. Hauptner (Samter)	 1 = Altarraum; I. = E.; — im D.: rk.	211,7	1788,8	140	33 150	28 840	19 330	91,3	10,8	138,1	792	100,4	4660	2150		Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach; nicht unterkellert. Wohnungen wie vor.			
146	Schulhaus in Herzfeld	Münster	95 96	Quantz (Münster II)	 I. = E.; — im D.: 2 ka.	244,6	2123,7	140	23 100	22 680	19 270	78,8	9,1	137,6	747	—	2550	860		Ziegelrohbau m. Falzziegeldach. Wohnungen wie bei Nr. 144.			
147	Anbau am Schulhause in Carlsmarkt	Breslau	97 97	Lamy (Brieg)	 I. = kl, lw, f.	152,2	1462,1	198	11 900	11 491	11 464	75,3	7,8	57,9	500	—	—	27	1585		Ziegelputzbau mit Holzementdach. Wohnung für 1 verheir. Lehrer.		

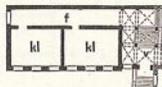
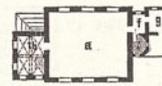
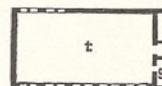
*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11						12		13	14	15	16										
										Bestimmung und Ort des Baues	Regie- rungs- Bezirk	Zeit der Aus- füh- rung von bis	Name des Bau- beamten und des Baukreises	Grundriß nebst Beischrift	Be- baute Grund- fläche qm	Raum- inhalt cbm	An- zahl der Kin- der					Gesamtkosten der Bauanlage nach						K o s t e n		Werth d. Hand- u. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 an- gegebenen Summen enthalten)	Bemerkungen
																						des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages		der Heizungs- anlage		der		Neben- gebäude	Neben- an- lagen		
																						im ganzen	für 1	im ganzen	f. 100 cbm be- heizt. Rau- mes	im ganzen	für 1				
ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ																						
148	Schulhaus in Beelen	Münster	95 96	Quantz (Münster II)		189,9	1906,4	240	22 500	21 228	17 100	90,0	9,0	71,3	450	59,2	3134	994	—	Ziegelrohbau m. Pfannendach auf Lattung. Wohnung wie bei Nr. 147.											
149	Kath. Schul- haus in Kobylnik	Posen	96 97	Stocks u. Hauptner (Samter)		224,9	1907,3	220	35 756	31 332	19 954	88,7	10,5	90,7	677	80,8	3894	2576	Neuer Normalentwurf Blatt 24. — Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach; nicht unterkellert. Wohnungen f. 2 verheir. und 1 unverheir. Lehrer.												
150	Desgl. in Seide	"	97 97	Engelhart (Ra- witzsch)	"	226,4	1950,0	210	27 502	22 591	18 310	80,9	9,4	87,2	600	—	1110	1095	3789 (16,8%)	Bauart u. Wohn- ungen wie vor.											
151	Desgl. in Jerka	"	95 97	Hauptner u. Marcuse (Schrinn)	"	227,2	2160,0	210	30 710	28 120	22 950	101,0	10,6	109,3	770	90,0	2180	1120	—	Bauart und Wohnung wie vor, jedoch unterkellert.											
152	Ev. Schul- haus in Kufser	Liegnitz	97 97	Weinert (Grün- berg)		261,7	2669,0	210	37 250	31 179	27 166	103,8	10,2	129,3	1103	—	1307	1641	—	Neuer Normalentwurf Bl. 25. — Bauart u. Wohn- wie vor. — Bauleitungs- kosten 731 ℳ (2,8%).											
153	Kath. Schul- haus in Obra	Posen	96 97	Schödrey u. Tophof (Bomst)	I. = 2lw; — im D.: hlw, st.	267,2	2626,5	250	32 582	30 348	25 512	95,5	9,7	102,0	1251	—	2772	957	5003 (16,5%)	Ziegelrohbau mit Falz- ziegeldach. Wohn. f. 2 ver- heir. u. 1 unver- heir. Lehrer.											
154	Schulhaus in Dumbeln	Gum- binnen	96 97	Hohenberg (Stallu- pönen)	Im K.: wk; sonst im wesent- lichen wie vor.	237,0	2351,1	—	27 400	26 533	26 350	111,2	11,2	—	1120	120,2	—	183	5020 (18,9%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit verschalt. Pfannendach, sonst wie vor.											
155	Kath. Schul- haus in Ellguth- Proskau	Oppeln	97 97	Gruhl (Oppeln)	4) Mit 4 Schulzimmern.	285,0	2833,6	324	30 686	28 680	23 500	82,5	8,3	72,5	1188	97,1	3250	890	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach. Wohn. f. 2 ver- heir. u. 2 un- verheir. Lehrer.											
156	Desgl. in Alt-Schalko- witz	"	97 97	Roseck u. Ulrich (Karls- ruhe O/S.)	Im K.: wk; — E. sieh die Abbildung; — I. = E.; im D.: st, rk.	286,7	3056,4	300	30 885	26 907	26 160	91,2	8,6	87,2	633	85,6	747	—	—	Wie vor.											
157	Desgl. in Dobrzyca	Posen	96 97	Egersdorff (Kroto- schin)	Im K.: wk; — E. sieh die Abbildung; — I. = 2lw; im D.: 2hlw.	300,3	3400,2	309	40 402	31 179	29 821	99,3	8,8	96,5	1552	—	2084	2021	—	Bauleitungs- kosten 535 ℳ (1,4%), sonst wie vor.											
158	Schulhaus in Brufs	Marien- werder	96 97	Otto (Konitz)	5) Mit 5 Schulzimmern.	406,2	4109,4	357	50 840	45 783	38 269	94,2	9,3	107,2	1603	92,1	4463	225	5923 (12,5%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Ziegelkro- nendach. Bauleitungs- kosten 1677 ℳ (3,5%). Wohn. f. 3 ver- heir. u. 3 unver- heir. Lehrer.											
159	Desgl. in Beutner- dorf	Königs- berg	96 97	Tiefen- bach u. Kerstein (Ortels- burg)	6) Mit 6 Schulzimmern.	310,7	3459,0	420	35 400	31 395	29 987	96,5	8,7	71,4	888	59,0	1408	—	2259 (7,5%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Ziegelrohbau mit verschalt. Pfannendach. Bauleitungs- kosten 360 ℳ (1,1%). Wohnungen f. 1 verheir. und 3 unverheir. Lehrer.											
160	Kath. Schul- haus in Mengede	Arns- berg	96 97	Spanke (Dort- mund)	Im D.: 2hlw; sonst wie vor.	327,1	3340,2	480	36 100	34 894	32 734	100,1	9,8	68,2	alte Oefen	—	2160	—	—	Ziegelrohbau m. Falzziegel- dach. — Wohn. f. 1 ver- heir. u. 2 unverh. Lehrer.											

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10		11						12		13		14		15	16						
									Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift.	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm	Anzahl der Kinder	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten						Werth d. Spann- dienste (in den in Sp. 10, 11, 13 u. 14 ange- gebenen Summen enthalten)	Bemerkungen				
																	dem An- schlage, ein- schließl. der Bauleitungskosten	der Aus- führung (Sp. 11, 13 bis 15), aus- schließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgeb., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 12 aufgeführten Kostenbetrages			der Heizungs- anlage					der			
																			im ganzen	für 1 qm	cbm	Kind					im ganzen	f. 100 cbm be- heizt. Räum- es	Neben- gebäude	Neben- anlagen
Nr.								fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.	fl.								
161	Kath. Schulhaus in Pöfsnitz	Oppeln	96	97	Möbius u. Killing (Leob-schütz)					d) Teilweise dreigeschossige Bauten. (Mit 3 Schulzimmern.)		197,2	2285,3	243	24 532	25 696	20 986	106,4	9,2	86,4	605 *	60,6	2771 (Stall- gebäude) 502 (Abtritt)	1437	2098 (10,0%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Ziegelputzbau mit verschalt. Schieferdach. Wohnungen für 2 verheir. und 1 unverh. Lehrer.				
162	Schulhaus in Löcknitz	Stettin	96	97	Mannsdorf (Stettin)					e) Dreigeschossige Bauten. (Mit 4 Schulzimmern.)		255,2	3290,6	240	39 940	33 204	27 804	108,9	8,4	115,9	965	73,7	3344 (Wärth- schaftsg- gebäude) 1033 (Abtritt)	1023	3545 (10,7%)	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Wohnungen für 3 verheir. und 1 unverh. Lehrer.				
B. Schulhäuser ohne Lehrerwohnung in den Hauptgeschossen.																														
a) Eingeschossige Bauten.																														
163	Anbau am Schulhause in Osterfelde	Köslin	97	97	Kellner (Neu- stettin)					1) Mit 2 Schulzimmern.		156,6	1056,2	142	11 739	10 871	10 238	65,4	9,7	72,1	245	—	203 (Stal- anbau) 430 (Abtritt)	—	1017 (9,9%) (nur Anf. f. d. Hauptgeb.)	Bauart wie vor. Wohnung für 1 unverh. Lehrer.				
164	Schulhaus in Radstein	Oppeln	97	97	Ritzel (Neustadt O/S.)					2) Mit 3 Schulzimmern.		221,9	1043,1	222	11 000	10 970	10 970	49,4	10,5	49,4	600	115,3	—	—	—	—	Ziegelrohbau m. Ziegelkronendach; nicht unterkellert.			
b) Zweigeschossige Bauten.																														
165	Ev. Schulhaus in Creisfeld	Merse- burg	97	97	Jelling- haus (Sanger- hausen)					1) Mit 2 Schulzimmern.		99,7	1245,0	148	13 900	12 259	11 293	113,3	9,1	76,3	280	58,2	966	—	1499 (12,2%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Cement- ziegeldach. Wohnung für 1 unverh. Lehrer.				
166	Anbau am kath. Schulhause in Pyszonca	Posen	95	96	Hauptner u. Marcuse (Schrimm)					2) Mit 4 Schulzimmern.		102,9	903,8	150	11 180	9 820	8 770	85,1	9,7	58,5	250	65,6	1050	—	—	Ziegelrohbau m. Ziegelkronendach; nicht unterkellert.				
167	Desgl. am Schulhause in Polnisch- Czekzin	Marien- werder	97	97	Wilcke (Flatow)					3) Mit 5 Schulzimmern.		159,4	1833,3	256	18 539	15 642	14 585	91,5	7,9	57,0	600	74,1	336	721	1073 (6,9%) (nur Anfuhr)	Ziegelrohbau mit Pfannen- dach auf Lattung. Im D. Wohn. für 2 unverh. Lehrer.				
168	Kath. Schulhaus in Borek	Posen	95	96	Metzner u. Engelhart (Lissa)						4) Mit 8 Schulzimmern.		230,7	2007,1	328	25 768	23 534	19 300	83,7	9,6	58,8	580	61,0	1500	2299	4468 (19,0%) (Holz- stall)	Ziegelroh. m. Ziegelkronendach; nicht unterkellert. Wohnung f. d. Schuldiener.			
169	Schulhaus in Neumark	Marien- werder	96	97	Schiele u. Petersen (Neumark)						c) Dreigeschossige Bauten. (Mit 6 Schulzimmern.)		319,7	3324,5	490	33 200	33 013	33 013	103,3	9,9	67,4	895	—	—	—	—	—	Ziegelrohbau mit Ziegelkronendach. Bauleitungs- kosten 1683 fl. (6,5%).		
170	Anbau am Schulhause in Bredow	Stettin	96	97	Mannsdorf (Stettin)					c) Dreigeschossige Bauten. (Mit 6 Schulzimmern.)		160,7	2436,7	401	26 170	26 012	21 574	134,3	8,9	53,8	940	80,4	1084	3354	2959 (11,4%) (Abtritt)	Bauart wie vor. Im K. Wohn- ung für den Schuldiener.				
C. Lehrerwohnhäuser.																														
(Eingeschossige Bauten.)																														
171	Desgl. am Lehrerwohn- hause in Schakuhnen	Gum- bingen	97	97	von Bandel (Kau- kelmen)						Im D.: st, rk.		131,4	818,1	—	11 465	12 062	11 990	91,2	14,7	—	410	155,9	—	72	—	Ziegelrohbau m. verschalt. Pfannendach. Wohnung für 1 verheir. Lehrer.			

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13					
						Bebaute Grundfläche			Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einsch. d. Höhenschl. (Spalte 10)	Höhen der einzelnen Geschosse					Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschoss, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach		
						im Erdgeschoss	davon unterkellert			a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.							c. des Drem-pels	dem An-schlage, einschl. der Bau-leitungskosten	der Ausführung, ausschl. der Bau-leitungskosten
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regie-rungs-Bezirk	Zeit der Aus-füh-rung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	m	cbm		M	M					
<p>Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften der Tabellen IV: „Höhere Schulen“, V: „Seminare, Alumnate usw.“ und VI: „Turnhallen“ dienen nachstehende Abkürzungen: <i>a</i> = Aula, <i>ax</i> = Arbeitszimmer, <i>dx</i> = Directorzimmer, <i>gm</i> = Gasmotor, <i>ab</i> = Abtritt, <i>b</i> = Bücherei, <i>f</i> = Flur, <i>k</i> = Küche, <i>al</i> = Ablegeraum, <i>ba</i> = Bad, <i>g</i> = Mädchenstube, <i>ka</i> = Kammer, Garderobe, <i>dg</i> = Durchgang, <i>ge</i> = Geräthe, Turn- <i>kfx</i> = Konferenzzimmer, <i>ar</i> = Anrichterraum, <i>dw</i> = Directorwohnung, geräthe, <i>kl</i> = Klassenzimmer,</p>																				
1	Erweiterungs-bau des Gym-nasiums in Wesel	Düssel-dorf	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Hillenkamp (R.-B. Grün) (Wesel)	 I. u. II. = E.	221,5	221,5	17,84	3,17	E. = 4,50 I. = 4,50 II. = 4,50	1,17	—	3951,6	270 (Schüler)	67 900	59 482				
2	Bauausfüh-rungen bei dem Gymna-sium in Wetzlar	Coblenz	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Scheepers u. Jaensch (R.-B. Gothan) (Wetzlar)	Im U.: 3st, sz, wk, ba, ab;  E. und I. sieh bezw. die untere u. obere Abbildung.	281,4 10,2 159,0 36,9 22,7 15,6 12,6 24,4	— — — — — — — —	— 16,00 13,30 11,40 11,00 8,30 7,80 5,80	—	U. = 3,30 E. = 3,50 I. = 5,00 (3,60) (2,70)	(0,40)	—	3317,5	—	110150	91 598				
	a) Aula-gebäude mit Director-wohnung	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—				
	b) Turnhalle	—	—	—	Halle (20:10 m i. L.) mit Anbauten an 3 Seiten, bezw. Eingangsflur, — Lehr-zimmer und Gerätheraum, — Garderobe und Abtritt enthaltend.	330,4 253,5 17,0 17,5 10,8 31,6	17,0 — 17,0 — — —	— 9,10 6,15 5,20 4,85 4,85	2,50	7,50 8,00 (mittl. I. II. der Halle) (3,45)	—	—	2692,2	65 (Turner)	—	—				
	c) Umbau der alten Turnhalle zu Klassenzimmern	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—				
	d) Nebengebäude und Neben-anlagen	—	—	—	Im U.: sdw, wk, r, ba, ma; 	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—				
1	Katholisches Schullehrer-Seminar in Graudenz	Marien-werder	94 96	entw. im Min.d.öffentl. Arb., ausgef. v. Bauer u. Wendorff (R.-B. Kokstein) (Graudenz)		1745,6 835,2 505,0 405,4	1240,6 835,2 — 405,4	— 16,05 15,45 14,30	(3,00)	U. = 3,00 E. = 4,50 (4,00) I. = 3,75 (4,10) (8,05) (5,60) II. = 4,30	0,50	—	27004,4	94 (interne Seminaristen) (130) (Übungsschüler)	448500	396386				
	Turnhalle des Berger-Realgymna-siums in Posen	Posen	96 97	Hirt (Posen)		352,5 285,7 66,8	— — —	— 9,72 5,87	—	7,85 8,32 (mittl. I. II. der Halle) (3,86)	—	—	3169,1	100 (Turner)	24 845	23 846				

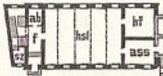
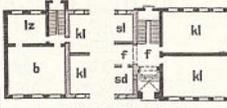
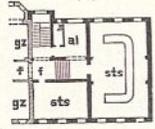
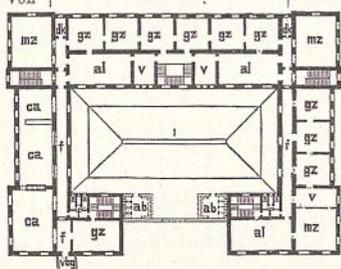
IV. Höhere

V. Seminare,

VI. Turn-

(Sieh auch Tabelle)

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13		
						Bebaute Grundfläche			Höhen der einzelnen Geschosse						Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach	dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	der Ausführung, aussch. der Bauleitungskosten
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.						
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungsbezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudetheile, v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellerschle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10) m	a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeb. Dachgeschofs, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamtrauminhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8) cbm	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	<i>fl</i>	<i>fl</i>	
2	Neubau der Turnhalle (zugleich Aula) u. Umbau d. Gymnasiums in Warendorf	Münster	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Quantz (Münster II)		363,8 243,3 78,7 41,8	—	— 7,62 5,82 5,32	—	6,35 6,83 (mittl. l. H. der Halle) (4,00) (3,70)	(0,60)	—	2534,4	65 (Turner) bzw. 275 (Schüler)	56 600	50 673	
<p>Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:</p> <p>ab = Abtritt, d = Diener, f = Flur, al = Ablegeraum, Garderobe, dk = Dunkelkammer, ftv = Fütterungsversuche, ass = Assistent, drw = Dienerwohnung, g = Mädchenstube, ax = Arbeits-, Amtszimmer, ds = Demonstrationssaal, hl = Halle, b = Bücherei, dst = Destillierzimmer, hr = Heizraum, ba = Bad, dw = Directorwohnung, hsl = Hörsaal, bd = Bandagen, Verbandzeug, dz = Directorzimmer, k = Küche,</p>																	
<p>VII. Gebäude für akademischen</p> <p>A. Hörsaal- und</p>																	
1	Anbau am Anatomischen Institut der Universität in Kiel	Schleswig	97 97	Brinckmann (R.-B. Lohr) (Kiel)	Im K.: Leichenraum; E. = ps.	65,7	65,7	8,10	3,50	4,12	0,48	—	532,2	36 (Arbeitsplätze)	10 500	10 352	
2	Anbau eines Hörsaales am Botan. Inst. d. Universität in Marburg	Cassel	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Zölffel (R.-B. Krücken) (Marburg)	 Im D.: 2 st.	178,0 174,1 3,9	—	i. M. 10,05 3,60	—	7,50	—	(2,00)	1763,7	158 (Sitzplätze)	37 776	35 947	
3	Anbau am Hygienischen Institut der Universität in Kiel	Schleswig	96 97	entw. von Mühle, ausgef. von Brinckmann (R.-B. Lohr) (Kiel)	 Im K.: 2 uz, wrk, Raum für Explosivstoffe; E. sich die Abbildung, 1 = ab.	269,4 121,4 56,8 37,8 53,4	216,0 121,4 56,8 37,8 —	— 8,22 7,18 6,95 5,23	2,95	4,70 (3,97)	(0,57)	—	1947,7	72 (Sitzplätze) 44 (Arbeitsplätze)	42 000	38 469	
4	Anbau am Lehrgebäude des Landwirtschaftl. Instituts der Universität in Halle a. S.	Merseburg	96 97	Steuer (Halle a. S.)	 1 = Dunkelkammer; im I.: 2 lbt, dst, wg; „ II.: mi (uz), tr.	149,6 71,1 22,7 44,7 11,1	(149,6) 71,1 (22,7) 44,7 (11,1)	— 15,50 15,10 13,06 9,33	3,58	{ E. = 3,60 I. = 4,39 (II. = 3,75)	(1,34)	—	2132,2	—	48 500	45 880	
5	Botanisches Institut der Akademie in Münster	Münster	95 96	Borggreve und Vollmar (R.-B. Böhner) (Münster II)	 Im K.: hr; — E. sich die Abbildung; — im I.: 2 lbt, 2 az, sl, b, uz, dk, wa; im D.: drw.	430,4 98,6 208,4 116,9 6,5	98,6 — — — —	— 12,78 12,53 8,00 6,40	2,45	{ E. = 4,40 (6,10) (I. = 4,20)	(0,63)	(1,1)	4848,2	—	86 000	75 645	
6	Erweiterungs- und Umbau d. Chemischen Instituts der Universität in Breslau	Breslau	95 97	Buchwald (R.-B. Burge-meister) (Breslau)	 Im K.: 2 hr, wa, Gas- und Verbrennungszimmer, Laboratorium für Arbeiten mit Dampf; E. sich die Abbildung; im I.: hsl, lbt, vz, sl.	485,0 289,4 195,6	485,0 289,4 195,6	— 19,10 17,14	3,14	{ E. = 4,95 I. = 4,95 (7,62)	2,32 (1,80) (1,65)	—	8880,1	—	282 400 (287 400) (w-sprüngl. An-schlagskosten, von denen nachtr. 5000 fl abgesetzt sind)	263 800	

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.				dem Anschlag	der Ausführung
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungsbezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10) m	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschosfs, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw. m	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 und 8) cbm	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	Gesamtkosten der Baualan-lage (vergl. Spalte 14) nach			
7	Aseptischer Operationsaal nebst zugehörigen Nebenräumen für die Chirurgische Klinik der Universität in Bonn	Köln	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Schulze (Bonn)	 Im K.: 2 bd, vr, ba; E. sieh die Abbildung.	135,4 75,7 59,7	135,4 75,7 59,7	— 8,65 8,20	3,50	5,15 (4,25)	(0,45)	—	1144,3	—	B. Klinische 37 800 35 844	
8	Erweiterungs-bau der Pflanzenphysiologischen Versuchsstation der Obst- und Weinbau-Lehranstalt in Geisenheim	Wiesbaden	96 97	Stock (Rüdesheim)	 Im K.: vr, dk, Gär- und Heferaum, Weinlager; E. sieh die Abbildung; im I.: dw, b.	230,4 107,7 97,0 25,7	230,4 107,7 97,0 25,7	— 13,80 13,30 13,00	4,10 (3,00)	E. = 4,80 I. = 4,10	(0,80)	—	3110,5	—	C. Fach- 52 500 49 842	
9	Erweiterungs- und Umbau der Baugewerkschule in Nienburg a. W.	Hannover	95 97	Nienburg	 Im I.: 3 kl, sl (2); „ D.: wrk, sl (3).	348,0 213,9 134,1	— — —	— i. M. 12,15 12,01	—	E. = 4,39 I. = 4,35	1,20	(0,50)	4209,4	—	60 470	52 355
1	Erweiterungs- und Umbau des Dienstgebäudes des evangelischen Ober-Kirchenrathes in Berlin	Berlin	96 97	Bürckner (R.-B.Fasquel) (Berlin VI)	 Im I.: b, 6 gz, ab; „ II.: 2 sl, al, ab.	293,1	293,1	18,40	2,86 (2,38)	E. = 5,58 (4,46) I. = 3,17 II. = 6,75 (4,42)	2,77 (0,44)	—	5393,0	—	119 180	110 695
2	Dienstgebäude der Berliner Ersatzen-Commissionen in Berlin	Berlin	96 97	entw. von Kieschke, ausgef. von Friedberg (R.-B. Kessler) (Berlin III)	 Im U.: 3 w, ba, 2 wt, 2 hr, 3 ac; E. sieh die Abbildung, — 1 = Glasüberdachung des Hofes; im I.: 3 mz, 3 al, 2 dk, 15 gz, ab, Prüfungssaal für Ein-jährig-Freiwillige nebst zugehöriger Registratur.	1215,6 20,0 1195,6	— — —	— 17,00 13,82	—	U. = 3,25 E. = 4,30 I. = 4,30	(0,70)	(0,20)	16863,2	—	323 000	261 668

Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:
 ab = Abtritt,
 ac = Actenraum,
 al = Ablegeraum, Garderobe, Auskleideraum,
 VIII. — X. Gebäude für Kunst und sowie für gesund-
 XI. Ministerial-,

14					15						16	17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen		
nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten					Heizungs-anlage		Gasleitung		Wasser-leitung		Bau-leitung	Grund-mauern	Mauern	An-sichten	Dächer		Decken	Haupt-treppen
im ganzen	qm	cbm	Nutz-einheit	im ganzen	für 100 cbm beheizten Raumes	im ganzen	für 1 Flam-me	im ganzen	für 1 Hahn	Grund-mauern								
Universitäts-Anstalten.																		
25 000	23 277	171,9	20,3	—	1250	109,4	306	17,0	782	46,0	1947	Ziegel	Ziegel-rohbau mit Verblendsteinen	deutscher Schiefer auf Schalung	K. gew., sonst Balkendecken	—	Fußboden im K. Cementbeton mit Asphaltestrich, zum Theil mit Linoleumbelag, im E. Terrazzo. Im Operationsaal schmiedeeis. Fenster, über einem Theile desselben Glasdecke und Oberlicht in Eisenconstruction.	
<p>(künstl. Gründ.: Sandschüttung) 800 1 582</p> <p>(innere Einrichtung) 6 000 5 791</p> <p>(Anbau ein. provisor. Operationssaales) 5 000 4 294</p> <p>(Nebenanlagen) 1 000 900</p> <p style="text-align: center;">Nebenanlagen: 800 M f. Pflasterung, Bekiesung und Rasenanlagen, 20 " " Gasleitung, außerhalb des Gebäudes. 80 " " Wasserleitung</p>																		
schulen.																		
45 999	42 024	182,4	13,5	—	1016	89,4	685	12,9	424	38,5	2634	Bruchsteine	Ziegel	Ziegel-rohbau mit Verblendsteinen u. Sandstein-Gesimsen	"	Holz	Fußboden im K. Beton, im Flur und in einigen Räumen des E. Terrazzo, in den Dienstzimmern Buchenriemen, sonst tann. Dielung.	
<p>(innere Einrichtung) 1 015 947</p> <p>(Beleuchtungskörper) 878 1 628</p> <p>(Umbau des alten Theiles) 1 050 1 986</p> <p>(Nebenanlagen)</p> <p>44 899 37 787 108,6 9,0 — 1072 51,2 657 6,2 — — — Ziegel Ziegel-rohbau, Sockel geputzt, Sohlbänke Sandstein</p> <p>(Anbau zweier Flügel) 7 000 5 933</p> <p>(Umbau des alten Theiles) 3 941 4 193</p> <p>(innere Einrichtung u. Beleuchtungskörper) 4 280 4 193</p> <p>(Nebengebäude und Nebenanlagen) 350 249</p> <p>(Abbruchsarbeiten)</p> <p style="text-align: center;">Nebengebäude und Nebenanlagen: 2 435 M f. d. Abtrittsgebäude, 1 380 " " Hofbefestigung und Pflasterung, 361 " " Umwehrungen, 17 " " Verschiedenes.</p>																		
Wissenschaft, für technische und gewerbliche heitliche Zwecke (fehlen).																		
Regierungsgebäude usw.																		
94 700	80 674	275,2	15,0	—	3174	187,8	533	7,3	754	53,9	5 625	Beton und Ziegel	Ziegel	Putzbau	Wellenzink	K. gewölbt, sonst Kleinsche Decken	Kunststein	Fußboden im K. Ziegelpflaster, in den Diensträumen Cementestrich mit Linoleumbelag, sonst im E. und II. theils eichener Stab-, theils Parkettfußboden.
<p>(Anbau) 5 300 13 437</p> <p>(Umbau des alten Theiles) 12 582</p> <p>(innere Einrichtung) 2 371</p> <p>(Beleuchtungskörper) 1 631</p> <p>(Nebenanlagen)</p> <p>292 800 199 623 164,2 11,8 — 12 065 325,8 834 15,7 3 500 60,3 12 072 " " Ziegel-rohbau mit Verblendsteinen u. Putzflächen</p> <p>(einschl. d. Abtrittsgeb. und Hofmauer) 9 500</p> <p>(tieferer Gründung) 15 772</p> <p>(innere Einrichtung) 1 190</p> <p>(Beleuchtungskörper) 16 600 14 600</p> <p>(Glashalle im Hofe) 1 600 2 600</p> <p>(eiserner verglaste Verbindungs-Brücke z. Dienstgeb. d. Min.-Bau-Commission) 12 000 18 383</p> <p>(Nebengebäude und Nebenanlagen)</p> <p style="text-align: center;">Nebengebäude und Nebenanlagen: 6 900 M f. 2 Abtrittsgebäude sowie Portal mit schmiedeeis. Gitterthor, 6 100 " " Pflasterung, 1 000 " " Sockelmauern mit schmiedeeis. Gitter, 2 983 " " Gas- und Wasserleitung außerhalb des Gebäudes, 900 " " Gartenanlagen, 500 " " Verschiedenes.</p>																		

ba = Bad, *ca* = Kasse, *dk* = Dunkelzimmer, *f* = Flur, *gx* = Geschäftszimmer, Bureau, *hr* = Heizraum, *mx* = Musterzimmer, *sl* = Saal, *st* = Stube, *sts* = Sitzungssaal, *v* = Vorraum, Vorzimmer, *vbg* = Verbindungsgang, Verbindungsbrücke, *w* = Wohnung, *wrk* = Werkstatt, *wt* = Wartezimmer.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						Bebaute Grundfläche			Höhen der einzelnen Geschosse						Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach	
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	im Erdgeschoss qm	davon unterkellert qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellerschle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10) m	a. des Kellers m	b. des Erdgeschosses m	c. des Drem-pels m	Höhenzuschlag für d. ausgegeb. Dachgeschoss, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw. m	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8) cbm	Anzahl und Bezeichnung der Nutzeinheiten	der Bauanlage	
															dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten \mathcal{M}	der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten \mathcal{M}

Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften der Tabelle XII: „Geschäftsgebäude für Gerichte“ und der Tabelle XIII: „Gefängnisse und Strafanstalten“ dienen nachstehende Abkürzungen:

- | | | | | | |
|--------------------------------------|---------------------------------------|-------------------------|---|---|--------------------------------|
| aa = Amtsanwalt, | as = Arbeitssaal (-raum), | brs = Brotschneideraum, | ep = Expedition, | gn = Geschworene, | hv = Hausvater, Hausvatererei, |
| ab = Abtritt, | ass = Assessor, | bt = Betsaal, Kirche, | f = Flur, | gr = Gerichtsdienner, | hw = Heizerwohnung, |
| ac = Actenraum, | at = Arzt, | bw = Brückenwaage, | fg = Feuerlöschgeräte, Feuerspritze, | gsr = Gerichtsschreiberei, | i = Inspector, |
| af = Aufzug, | av = Archiv, [mer, | bx = Berathungszimmer, | ga = Gefangenaufseher (-aufseherin), | gst = Geistlicher, | |
| al = Ablegeraum, Garderobe, | ax = Arbeits-, Amtszim- b = Bücherei, | ca = Casse, | gb = Grundbuch, | gv = Gerichtsvollzieher, gw = Gerichtsdienner-, Gefangenaufseher-Wohnung, | |
| an = Aufnahmezelle, | ba = Bad, | cu = Cassenurador, | ge = Geräte, | h = Hof, | |
| art = Aufsichtführender Amtsrichter, | bk = Backofen, Backstube, | de = Desinfectionsraum, | gmz = Zelle (Raum) für gemeinsame Haft, | hr = Heizraum, | |
| arw = Amtsrichterwohnung, | bo = Bote, | df = Durchfahrt, | | | |
| | br = Brennmaterial, | dw = Dienervohnung, | | | |
| | | dx = Directorzimmer, | | | |

XII. Geschäftsgebäude

A. Geschäftsgebäude

a. Bauten ohne

1	Geschäftsgebäude für die Abtheilung X des Amtsgerichts in Danzig	Danzig	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Muttray (Danzig)		113,2 109,1 4,1	113,2 109,1 4,1	— 12,90 8,00	2,50	{ E. = 4,10 I. = 4,50	—	(0,40)	1440,2	1 (Richter)	27 400	26 429
2	Erweiterungs- und Umbau des Amtsgerichtsgebäudes in Leer	Aurich	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Otto (Leer)		127,7	127,7	10,48	2,60	{ E. = 3,72 I. = 4,06 (4,53) (4,96)	—	0,40	1338,3	—	50 000	39 675
3	Erweiterungs- bau des Amtsgerichtsgebäudes in Linz	Coblenz	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Jaensch (Wetzlar)		170,3 23,2 87,9 59,2	— — — —	— 13,50 12,10 9,80	—	{ E. = 4,00 I. = 4,80 (4,00)	—	—	1957,0	—	28 000	29 103
4	Amtsgerichts- gebäude in Neumarkt	Breslau	96 97	entw. v. Jonas, ausgef. v. Wosch (R.-B. Meyer) (Neumarkt)		257,2 37,5 219,7	257,2 37,5 219,7	— 19,30 17,00	3,30	{ E. = 4,00 I. = 4,30 II. = 4,00	—	(0,40)	4458,7	3 (Richter)	92 800	82 440
5	Desgl. in Marienburg	Danzig	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Abesser (R.-B. Schulz) (Marienburg)		416,0	416,0	16,33	2,80	{ E. = 4,30 I. = 4,30 II. = 4,30 (5,20)	—	0,55	6793,3	5 (Richter)	155 900	134 770

14					15						16	17					18
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
					Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung			Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	
nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten	nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten	für 1			im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn	Grund- mauern						Mauern
<i>M</i>	<i>M</i>	<i>qm</i>	<i>cbm</i>	Nutz- ein- heit								<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	

k = Küche, Gefängnis-
küche,
ka = Kammer, [zimmer,
kl = Klassen-, Schul-

kr = Krankenzelle (-saal),
kx = Kanzlei,
l = Lehrerzimmer,
lg = Lagerraum,
lh = Leichenhalle
(-kammer),
mg = Magazin,
mr = Meister, Werk-
meister,
mv = Mehlvorräte,
oa = Ober- Aufseher
(-Aufseherin),

öi = Oekonomie-Inspector,
p = Pissoir,
pd = PferdSTALL,
pf = Pförtner,
pfk = Pfandkammer,
pl = Plättstube,
pt = Parteien,
pu = Putzraum,
pw = Pförtner-, Haus-
wart- Wohnung,
r = Rollkammer,
ra = Rechtsanwalt,

rg = Registratur,
rn = Reinigungszelle,
rs = Remise,
rt = Richter,
s = Speisekammer,
ser = Sacristei,
sf = Schöffensaal,
sg = Schwurgerichtssaal,
slx = Schlafzelle,
sp = Sprechzimmer,
sr = Schreiber, Schreib-
stube,

sts = Sitzungssaal,
stx = Strafzelle,
sz = Spülzelle,
th = Theeküche,
tr = Trockenboden
(-raum),
ts = Tresor,
v = Vorzimmer (-raum),
vbg = Verbindungsgang,
vf = verfügbar,
vh = Verhörzimmer,
vr = Vorräte,

w = Wohnung,
wk = Waschküche,
wm = Wäschemagazin,
Leinenkammer,
ws = schmutzige Wäsche,
wt = Wartezimmer
(-raum),
ww = Wärterwohnung,
wx = Wärter- (Wärterin-)
Zimmer,
z = Zelle,
xg = Zeugen.

für Gerichte.

für Amtsgerichte.

Gefängniszellen.

27 100 100 (innere Einrichtung) 200 (Nebenanlagen)	24 699 838 200 892	218,2	17,2	—	649 (Kachelöfen)	127,0	113	9,4	636	106,0	—	Ban- kette Beton, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- roh- b. m. Verbl- steinen, Architek- turtheile, Ab- deckun- gen, Thür- u. Fenster- einfass. Sandstein	Pfannen auf Schalung, Vorflur- Anbau Kupfer	K. u. Flure gewölbt, sonst Balken- decken	im E.Gra- nit frei- tragend, im I. Holz	Tiefe Grundmauern, in Sp. 8 berücksichtigt. Fußboden der Flure Thon- fliesen.
29 000 (Anbau) 14 550 (Umbau des alten Theiles) 2 800 (innere Einrichtung) 3 650 (Nebenanlagen)	20 092 12 007 2 791 4 785	157,3	15,0	—	416 (eiserne Reg.- Füllöfen)	80,0	22	2,8	—	—	4689 (11,8%)	Ziegel	"	glasierte Pfannen auf Lattung	Schöffens- saal sichtbare Holz- decke, sonst wie vor	Holz	Fußboden im K. Ziegel- pflaster, im Flur des E. Thonfliesen, sonst Dielung. Für den Anbau ist die alte Giebelwand nur z. Th. wie- der benutzt; zum Dach- fußboden sind alte Bretter verwandt.	
25 800 350 Umände- rungsarb. im alten Theile) 1 850 (Nebenanlagen)	27 538 — 1 565	161,7	14,1	—	292 (eiserne Oefen)	45,6	—	—	—	—	—	Bruch- steine	Ziegel	Sockel hammer- recht be- arbeitete Bruch- steine, sonst wie bei Nr. 1, jedoch ohne Ver- blend- steine	deutscher Schiefer auf Scha- lung, Spitze d. Treppen- thurmes Zink	E. und Treppen- thurm gew., Schöffens- saal wie vor, sonst Balken- decken	Basalt- lava frei tragend	Fußboden der Flure und des Verbindungsganges Thon- fliesen, sonst Dielung.
80 000 (einschl. Umwehr- u. Bösch- Mauer, Asch- u. Müllgr.) 5 000 (innere Einrichtung) 4 200 (Umbau des Ge- fängnisses) 3 600 (Nebenanlagen)	66 250 — 5 680 5 960 4 550	257,6	14,9	—	1632 (Kachel-, Reg.- Füll- und Cha- molteöfen)	95,5	—	—	—	—	7780 (9,4%)	Granit- bruch- steine u. Ziegel	"	Putzbau, Gesimse, Thür- u. Fenster- ein- fassun- gen, Ab- deckun- gen usw. Sandstein	Ziegel- kronen- dach	K., Flure, Abtritte und Treppen- haus gewölbt, Schöffens- saal wie bei Nr. 2, sonst Balkend.	Granit auf Ge- wölben, Podeste gew., m. Thon- fliesen- belag	Fußboden im K., aussch. d. gedielten Wohnräume, Zie- gel-, der Durchfahrt Kopf- steinpflaster, in den Fluren des E., I. u. II. Thonfliesen, in den Abtr. Asphaltstrich. Im K. Wohnung für den Gerichtsdienner.
125 300 12 700 (künstl. Gründ.: Sandschüttung) 6 900 (innere Einrichtung) 11 000 (Nebenanlagen)	95 577 10 169 10 060 18 964	229,3	14,1	—	3025 (Kachelöfen)	114,5	483	15,6	—	—	13 839 (10,3%)	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Verbl- u. Form- steinen sowie einzelnen Putz- nischen	Pfannen auf Scha- lung	K., Trep- penhäus., Flure, Kassen-, Grund- buch- u. anstoß. Räume sowie z. Th. Ab- tritte gewölbt, sonst wie vor	Granit, Haupt- treppe auf Ge- wölben, Neben- treppe frei- tragend	Fußboden im K. Ziegel- pflaster, in den Fluren und Abtritten der Hauptge- schosse sowie in den Grund- buchzimmern Ransbacher Fliesen, im Schöffensaal eichen.Stabfußboden, sonst Dielung. Im E. Wohnung für den Ge- richtsdienner.	

Nebenanlagen:
2580 M f. Pflasterung,
760 " f. d. Böschungsmauer,
350 " " Umwehrungsmauer,
670 " " Brunnen (13 m tief),
190 " " Asch- u. Müllgrube.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels				dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	der Ausführung, ausschl.
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-Beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche	Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschoss, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutzeinheiten	Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach				
						qm	qm	m	m	m	m	cbm	№	№		
6	Geschäftsgebäude für die Civilabtheilungen des Amtsgerichts in Charlottenburg	Berlin	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. von Poetsch (R.-B. Claren) (Berlin)		1437,0 29,0 1407,1	— — 20,10 18,16	—	U. = 3,30 E. = 4,30 I. = 4,78 II. = 4,30	(1,80)	(0,95)	26153,9	16 (Richter)	610315	568516	
7	Anbau am Amtsgerichtsgebäude in Xanten	Düsseldorf	96 97	Radhoff u. Strohn (Geldern)	E. = sz, 2 z, gmz, f; I. = gb, gsr, f.	72,3	—	10,50	E. = 3,30 I. = 4,30	1,45	—	759,2	5 (Gefangene)	15000	13012	
8	Amtsgerichts- u. Gefängnisgebäude in Rofsla a. H.	Merseburg	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Jellinghaus (R.-B. Aries) (Sangerhausen)		309,1 304,1 5,0	304,1 — 4,45	10,40	E. = 3,10 I. = 4,30 (4,80)	—	(0,30)	3184,9	1 (Richter) 8 (Gefangene)	71400	62328	
9	Desgl. in Hohenlimburg	Arnsberg	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Lüttich (R.-B. Kübler) (Hagen)		313,1	—	13,40	U. u. E. siehe die untere bezw. obere Abbildung, 1 = an, 2 = sz; im I.: sf, rt, gb, gsr, sr, wt, bo, ab; im D.: ac.	—	1,10	4195,5	1 (Richter) 9 (Gefangene)	88000	68979	
10	Desgl. in Bruchhausen	Hannover	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Nienburg (R.-B. Kilburger) (Nienburg a. W.)		322,6 318,0 4,6	318,0 — 4,75	10,90	E. = 3,30 I. = 4,30 (4,80)	—	(0,50)	3488,1	1 (Richter) 9 (Gefangene)	93250	72727	
11	Desgl. in Dinslaken	Düsseldorf	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Hillenkamp (R.-B. Hennig) (Wesel)		365,7 71,6 287,4 6,7	— — 12,00 11,40 6,75	—	U. = 2,50 E. = 3,30 I. = 4,30 (4,90)	—	(0,25)	4180,8	1 (Richter) 8 (Gefangene)	76750	66150	
12	Desgl. in Dülmen	Münster	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Schultz (R.-B. Silbermann) (Recklinghausen)		376,1 374,6 1,5	376,1 — 5,80	11,00	E. = 3,30 I. = 4,30 (4,80)	—	(0,70)	4129,3	1 (Richter) 7 (Gefangene)	91500	71688	

b) Bauten mit

14					15						16	17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart					Bemerkungen	
					Heizungs- anlage			Gas- lei- tung		Wasser- lei- tung		der						
					im gan- zen	qm	cbm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 1 Flam- me		im gan- zen	für 1 Hahn	Grund- mauern	Mauern	An- sichten		Dächer
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M				
532000 38315 <i>(innere Einrichtung)</i>	489858 37844	340,9	18,7	—	44045 <i>(Niederdruck- Warmwasser- heizung)</i>	311,3	2506	25,8	6427	105,4	37500 <i>(6,5%)</i>	Bankette Beton, sonst Ziegel	Ziegel	Putzbau, Quaderun- gen d. U. u. E. d. Vorder- ansicht u. z. Th. d. Frei- wal- dauer Seitenan- sichten, Ecken, Architekturtheile, Thür- und Fenstereinfassungen, Abdeck. usw.	Ziegel- kronen- dach von glasirten Freiwal- dauer Flach- ziegeln	Gewölbe zwischen eis. Trägern, Haupt- Treppen-, -Sitzungs- saal und Vestibül Rabitz- Decken, Durchfahrt Monier- Decke	Kunst- stein mit Lino- leum- belag, Podeste gewölbt	Barockstil in einfachen For- men. — Fußbod. d. Wohn- und Diensträume im U. so- wie der letzteren im E. eich. Stabfußboden in As- phalt, der übrigen Dienst- räume und d. D. Gipsestrich, in ersteren mit Linoleum- belag, — der Flure und Abtritte in den Hauptge- schossen Terrazzo. Im U. Wohnungen für den Pfortner und den Heizer.
40000 <i>(Nebenanlagen)</i>	40814	—	—	—	—	—	Nebenanlagen: 28374 M f. 341 m schmiedeis. Gitter m. Sockelm. u. Pfeilern, 7301 " " Pflasterung, 5139 " " Gartenanlagen, Gas- und Wasserleitung außerhalb des Gebäudes usw.					—	—	—	—	—	—	
Gefängniszellen.					415 <i>(1 Reg. - Füll- u. 3 Zellenöfen)</i>	159,6	—	—	—	—	414 <i>(3,2%)</i>	Ziegel	Ziegelroh- bau mit Schiefer a. Schal- steinen, Gemüse u. Sohlbänke Sand- stein, Sockel Basaltlava	deutscher gewölbt, zum Theil Pliester- latten- Decken	im wesentl. gewölbt, zum Theil Pliester- latten- Decken	Holz	Fußboden der Gefängnis- zellen Eichenriemen, der Spülzelle und Flure im E. Asphaltestrich, der letztere im I. Mettlacher Fliesen. 2 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.	
58700 4700 <i>(innere Einrichtung)</i> 8000 8100 <i>(Nebenanlagen)</i>	50042 4186	161,9	15,7	—	983 <i>(eis. Reg. - Füllöfen)</i> 1000 555,6 <i>(eis. Zellenöfen)</i>	111,8	—	—	—	—	6299 <i>(10,1%)</i>	Bruch- steine und Ziegel	Ziegel	Ziegelroh- bau m. Ver- blendst., Arch.-Th., Thür- u. Fenstereinfass. der Hauptan- sichten sowie Abdeck. u. Sohlb. Sandst., Sockel hammerr. bearbeitete Werksteine	im wesentl. Gewölbe, Schöffensaal sichtb. Holzdecke, sonst Balkend.	Granit frei- tragend	Fußboden der Zellen Asphaltestrich, d. Flure Thon- fliesen, im D. Gipsestrich. Im E. Wohnung für den Gerichtsdienner. 5 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.	
76400 2650 1969 <i>(innere Einrichtung für d. Geschäftgeb.)</i> 1350 1422 <i>(desgl. für das Gefängnis)</i> 7600 7229 <i>(Nebenanlagen)</i>	58359 186,4	13,9	—	729 <i>(wie vor)</i> 424 207,1 <i>(wie vor)</i>	64,4	156	26,0	568	81,1	8499 <i>(12,3%)</i>	Sand- bruch- steine	Ziegel	Hauptan- sichten im wesentl. wie vor, U. hammerr. bearbeit. Werkst., Sockel Basaltlava, Hinterans. Ziegelver- blend., Sohlbänke Sandstein	deutscher Schiefer a. Schal.	Sandstein freitragend, Podeste z. Th. gew., m. Thon- fliesen- belag	Fußboden der Wohnräume Eichenriemen in Asphalt, der Wirtschaftsr., Zellen, des Abtr. u. d. Nebentüre Asphaltestrich, im U. durch- weg auf Beton, d. Hauptflure Thonfliesen, im D. z. Th. Gipsestrich. — Im U. Wohn- ung für den Gerichtsdienner. 6 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.		
72370 7630 <i>(künstl. Gründung: Sandschüttung)</i> 2200 2187 <i>(innere Einrichtung für d. Geschäftgeb.)</i> 900 840 <i>(desgl. für das Gefängnis)</i> 150 136 <i>(Lager- u. Bekleid.- Gegenstände)</i> 10000 8014 <i>(Nebenanlagen)</i>	53265 165,1	15,2	—	1570 <i>(eis. Reg. - Füllöfen)</i>	145,2	—	—	—	—	8299 <i>(11,4%)</i>	Ziegel	Ziegelroh- bau mit Verblend- steinen, Sockel, Haupteingang, Archi- tekturtheile, im wesentlichen Thür- und Fenstereinfass., Abdeckungen und zum Theil Sohlbänke Sandstein	Glasierte Falzzieg- a. Lattung Steinein,	K., Flure, Treppen-, Grund- buchraum, Gerichts- schreiberei u. Zellen gewölbt, Schöffensaal sichtb. Holzdecke, sonst Bal- kendecken	Sand- stein, th. freitrag., th. auf Gewölb., Podeste gew., m. Thon- fliesen- belag	Fußboden des K. und der Zellen im E. Beton, bezw. mit Cement- und Asphalt- estrich, der Flure im E. u. I. Thonfliesen. — Im E. Wohn. f. d. Gerichtsdienner.		
66000 1884 1692 <i>(innere Einrichtung für d. Geschäftgeb.)</i> 354 330 <i>(desgl. f. d. Gefängn.)</i> 662 554 <i>(Lager- u. Bekleid.- Gegenstände)</i> 7850 7920 <i>(Nebenanlagen)</i>	55654 152,2	13,3	—	833 <i>(eis. Reg. - Füllöfen und Herde)</i>	—	—	—	560	—	6668 <i>(10,1%)</i>	Bankette Beton, sonst Ziegel	Ziegel	Putzbau, sonst Vor- deransicht im wesentl. wie vor, Thür- u. Fenster- einfass. der übrig. Ansichten Ziegelrohbau, Sohlbänke Sandstein	deutscher Schiefer a. Schal.	U., im wesentl. E., Treppen-, Flure i. U. Grund- buchraum gew., sonst wie vor	Dolomit freitrag., Podeste wie vor	Fußboden d. Wohn- u. Gesch- äftsräume bezw. eich. u. buch. Diel., d. Flure in d. Hauptgeschossen Thonflies., der Zellen, Wirtschaftsräume, Abtr. usw. Asphalt- estrich. — Wohn. wie vor. 4 Gefangene in Einzel-, 4 " " gem. Haft.	
78200 3300 <i>(innere Einrichtung)</i> — 152 <i>(Beleuchtungskörper)</i> 10000 9390 <i>(Nebenanlagen)</i>	58418 155,3	14,1	—	1751 <i>(eiserner Ofen)</i>	—	157	17,4	1014	169,0	9996 <i>(13,9%)</i>	Ziegel	Ziegelroh- bau mit Verblend- steinen u. Eckquaderungen der Vorder- ansicht, Sockel hammerr. bearb. Bruchst., sonst wie vor	—	K., Trepp- pen-, Flure, Grund- buchr. und Zell. gew., sonst wie bei Nr. 10	Sand- stein frei- tragend	Fußboden in den Fluren der Hauptgeschosse Thonfliesen, in d. Zellen Asphalt- estrich auf Beton. — Wohn- ung wie bei Nr. 10. 4 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.		

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.				dem Anschlag	der Ausführung
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K.d.Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K.d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschofs, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach				
						qm	m	m	m	cbm		M	M			
13	Amtsgerichts- u. Gefängnisgebäude in Lechenich	Köln	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Schulze (R.-B. Weisstein) (Bonn)		415,0 71,6 332,2 11,2	415,0 71,6 332,2 11,2	— 11,00 10,80 9,85	2,80 (2,50)	{ E. = 3,30 I. = 4,30 (4,80)	—	(0,20)	4485,7	1 (Richter) 8 (Gefangene)	96 200	78 639
c) Bauten mit beson-																
14	Desgl. in Baerwalde	Köslin	95 97	entw. v. Ossent, ausgef. v. Kellner (R.-B. Metzner) (Neustettin)		351,7 261,5 86,9 3,3	348,4 261,5 86,9	— 11,50 11,00 4,20	2,80	{ E. = 3,30 (3,30) I. = 4,00 (4,90)	1,60 (0,90)	—	3977,0	1 (Richter) 13 (Gefangene)	86 713	67 129
15	Desgl. in Storkow	Potsdam	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Haesler (R.-B. Gersdorf) (Beeskow)		365,2 262,2 96,0	— — —	13,45 11,28	—	{ U. = 3,30 E. = 4,30 (3,30) I. = 4,30 (5,30) (3,30)	—	(0,20)	4703,6	2 (Richter) 15 (Gefangene)	97 100	87 470
16	Desgl. in Ratzeburg	Schleswig	96 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Weiß (R.-B. Dethlefsen) (Altona)		372,9 14,6 268,6 89,7	283,2 14,6 268,6	— 13,90 12,10 11,60	2,80 (2,30)	{ E. = 3,30 (3,30) I. = 4,58 (4,23) (5,33) (3,30) (II.=3,30)	(0,62)	(0,30)	4493,5	1 (Richter) 12 (Gefangene)	95 300	83 849
17	Desgl. in Hessisch-Lichtenau	Cassel	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Schuchard (R.-B. Gutenschwager) (Cassel)		475,0 358,3 99,0 17,7	475,0 358,3 99,0 17,7	— 11,30 9,40 7,30	2,80	{ E. = 4,50 (3,30) I. = 3,80 (3,30)	—	(0,20)	5108,6	1 (Richter) 6 (Gefangene)	103 600	89 586
18	Desgl. in Quakenbrück	Osnabrück	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Reifner (R.-B. Süßapfel) (Osnabrück)		494,9 480,0 14,9	472,1 457,2 14,9	— 12,10 14,50	2,80 (3,30) (2,50)	{ E. = 4,30 (4,43) (3,30) I. = 3,70 (3,57)	—	(0,60)	6024,1	1 (Richter) 6 (Gefangene)	134 220	122 113

14					15						16	17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen	
nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten		nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten			Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung			Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken		Haupt- treppen
im ganzen	qm	cbm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn	an- sichten								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
83 000 5 200 (innere Einrichtung) 8 000 (Nebenanlagen)	65 734 5 130	158,4	14,7	—	1331 (eiserne Öfen)	—	—	—	—	—	8 827 (11,2%)	Ziegel	Ziegel- rohbau m. Ver- blendst., Architek- turtheile, Abdeck., Thür- u. Fenster- einfass. d. Vorder- ansicht Sandst., Sockel Basalt- lava	deutsch. Schiefer auf Schalung	K., Trep- penhaus, Flure, Grund- buchraum u. Zellen gew., sonst wie bei Nr. 10	Trachyt freitrag., Podeste z. Th. gew., m. Thon- fliesen- belag	Fußboden der Flure Thon- fliesen, der Zellen Asphalt- estrich. Wohnung wie bei Nr. 10. 5 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.	
derem Gefängnisflügel.																		
71 500 2 500 (innere Einrichtung) 12 713 (Nebengebäude und Nebenanlagen)	53 178 2 558	151,2	13,4	—	1589 (Kachelöfen)	138,6	—	—	—	—	7 261 (10,8%)	Feld- steine u. Ziegel	Ziegel	Ziegelroh- bau m. Verblend- u. Form- steinen, Sockel Feldsteine, Sohlbänke der Zellen- fenster Sandstein	Ziegel- kronen- dach	im wesent- lichen wie bei Nr. 12	Granit freitrag., Podeste z. Th. gew., mit Asphalt- estrich	Fußboden der Zellen und Wirtschaftsräume im K. sowie z. Th. d. D. Cement- estrich, der Flure im E. u. I. d. Geschäftsgeb. Mett- lacher Fliesen, der Gefäng- nisfl. u. Abtr. Asphaltestr. Wohnung wie bei Nr. 10. 6 Gefangene in Einzel-, 7 " " gem. Haft.
Nebengeb. u. Nebenanlagen: 1061 M f. 2 Abtrittsgebäude, 1731 " " Pflasterung, 7895 " " Umwehrungen, 491 " " d. Brunnen, 215 " " " " Asch- und Müllgrube.																		
79 100 4 600 (innere Einrichtung)	64 640 5 700	177,0	13,7	—	2190 (Kachelöfen)	152,7	—	—	—	—	7 160 (8,2%)	Bankette Beton, sonst Ziegel	"	Sockel Ziegelroh- bau, sonst wie vor	Eisen- berger glasirte Doppel- falzziegel	U. größt- entheils gewölbt, E. u. I. im wesentl. wie bei Nr. 12	"	Fußb. d. Wirtschaftsräume im U. Cementestrich, der Flure u. d. Grundbuchr. im Geschäftsgeb. bzw. Mett- lacher u. Thonfliesen, des Gefängnisflügels Asphalt- estrich. — Im U. Wohnung f. d. Gerichtsdiener. 9 Gefangene in Einzel-, 6 " " gem. Haft.
Nebengebäude und Nebenanlagen: 2530 M f. d. Abtrittsgeb. nebst Asch- u. Müllgr., 1180 " " Holzschuppen u. Abtrittsbanbau, 350 " " Geländeregulierung, 2160 " " Pflasterung,																		
78 000 3 600 (innere Einrichtung)	69 092 2 899	185,3	15,4	—	1279 (Kachel- u. eiserne Öfen)	—	1414	—	—	—	8 800 (15,0%)	Ziegel	Ziegel- rohbau m. Verblend- u. Form- steinen, Sohl- bänke der Zellen- fenster Sandstein	Ziegel- doppel- dach von Freiwal- dauer Geschäfts- dach- steinen	mit Aus- nahme d. Wohn- u. einiger Geschäfts- gew., Schöffens- sichtbare Holzdecke	Sandst., th. zw. Wangen- mauern, th. frei- tragend, Podeste im Gef- ängnis- flügel wie vor	Fußboden des Kellers und Grundbuchraumes Cement- estrich, d. Küche, Speisek. und Flure im Geschäftsgeb. Thonfliesen, derjenigen im Gefängnisflügel Asphalt- estrich. — Im E. Wohnung f. d. Gerichtsdiener. 9 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.	
Nebenanlagen: 2552 M f. Geländeregulierung usw., 7595 " " Umwehrungen, 1225 " " Entwässerung, 486 " " d. Brunnen.																		
91 300 4 100 (innere Einrichtung)	75 390 3 999	158,7	14,8	—	1134 (eiserne Öfen)	86,2	—	—	—	—	9 276 (10,4%)	Sand- bruch- steine, Innen- wände Ziegel	Ziegel	Putzbau, Sockel- u. Eckqu- aderungen, Architek- turtheile, Abdeck., Thür- u. Fenster- einfass. Sandstein	Falz- ziegel	K., im wesentl. E. sowie Treppen- d. Nebentr. gew., sonst Balken- decken K., Trep- pen- th. sowie Grund- buchr., Gerichts- schrei- berei, Ge- fängn., Flure u. Abtr. im E. gew., sonst i. wesentl. wie bei Nr. 12	Haupttr. Eichen- holz, Nebentr. Sandst., frei- tragend	Fußboden der Flure im E. und I. des Geschäftsgeb. Thonfliesen, derj. des Gef- ängnisflügels u. d. Abtritte dort Asphaltestrich, in d. Zellen Eichenriemen. — Im I. Wohnungen f. den Amts- richter u. d. Gerichtsdiener. 3 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.
Nebenanlagen: 411 M f. Geländeregulierung, 1244 " " Pflasterung, Bekiesung usw., 567 " " Garten- und Wegeanlagen, 6588 " " Umwehrungen, 1061 " " Entwässerung, 326 " " d. Asch- und Müllgrube,																		
102 500 16 000 (künstl. Gründung)	90 243 15 964	182,3	15,0	—	960 (Kachelöfen)	137,8	—	—	—	—	11 439 (9,4%)	oberste Bankette Bruch- steine, sonst Ziegel	"	Ziegelroh- bau, sonst Straßen- ansichten im wesentl. wie vor, Hofansicht nur mit Sandst.-Ges- imsen u. -Sohlbank.	Pfannen auf Lattung, Treppen- thurm deutsch. Schiefer auf Schalung	K., Trep- pen- th. sowie Grund- buchr., Gerichts- schrei- berei, Ge- fängn., Flure u. Abtr. im E. gew., sonst i. wesentl. wie bei Nr. 12	Haupttr. Holz, Nebentr. Dolomit, th. freitr. th. zw. Wangen- mauern	Künstliche Gründung: Betonbankette auf Pfahlgrün- dung m. umschliefs. Spund- wänden. — Fußb. d. Gefäng- nisräume u. Abtritte sowie der Waschküche u. d. Ton- nenr. im K. Asphaltestrich auf Beton, d. Flures im E. d. Geschäftsgeb. Thonfliesen. Wohnungen wie vor. 6 Gefangene in Einzelhaft.
Nebenanlagen: 590 (eis. Reg- füllöfen) 492 (eis. Zellenöfen)																		

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						Bebaute Grundfläche	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)		Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. Ausgeb. Dachgeschofs, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)				Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regie-rungs-Bezirk	Zeit der Aus-füh-rung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	im Erd-ge-schofs	davon unter-kellert	m	a. des Kellers	b. des Erd-geschosses usw.	c. des Drem-pels	m	cbm	2	dem An-schlage, einschl. der Bau-leitungskosten	der Ausfüh-rung, ausschl. der Bau-leitungskosten
						qm	qm		m	m	m					
19	Amtsgerichts- u. Gefängnisgeb. in Moers	Düsseldorf	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Radhoff (R.-B. Koch) (Geldern)		501,7 77,2 87,0 166,5 171,0	414,7 77,2 — 166,5 171,0	— 12,77 12,12 11,95 11,80	2,80	E. = 4,30 (3,37) I. = 4,65 (4,30) (II. = 3,37)	—	(0,35)	6047,8	2 (Richter) 8 (Gefangene)	117 400	102 243
20	Desgl. in Ahlen	Münster	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Quantz (R.-B. Neuhäus) (Münster II)		520,5 16,8 425,4 78,3	442,2 16,8 425,4 —	— 14,40 11,75 10,85	2,80	E. = 4,30 (3,30) I. = 3,70 (3,30) (II. = 3,30)	(0,60)	(0,35)	6089,9	1 (Richter) 9 (Gefangene)	114 600	101 111
21	Land- und Amtsgerichtsgebäude in Wiesbaden	Wiesbaden	93 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Helbig (R.-B. Wickop u. Bolte) (Wiesbaden)		2126,9 38,9 560,6 752,7 750,9 23,8	(2103,1) 38,9 560,6 (752,7) 750,9 —	— 22,50 i. M. 22,00 i. M. 17,65 7,40	(2,96) 2,77	(U. = 3,46) E. = 4,80 (4,30) I. = 5,00 (6,50) II. = 4,70 (4,30) (III. = 3,80)	—	(0,40)	41089,8	—	840020	767 362
22	Amtsgerichtsgebäude und Gefängnis in Lautenburg	Marienwerder	95 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Bucher (R.-B. Schütze) (Strasburg W/Pr.)		320,9	320,9	11,55	2,80	E. = 4,10 I. = 4,30 (5,00)	—	—	—	—	130 600	106 198
	a) Geschäftsgebäude	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	b) Gefängnis nebst Verbindungsgang	—	—	Im K: stz, rn, ge, ba, wk, k, s, r; E. sieh die Abbildung;		288,2 288,2	297,8 288,2	— 9,45 3,85 2,80	2,80	E. = 3,90 I. = 3,90	—	0,05	2754,0	30 (Gefangene)	—	—
	c) Innere Einrichtung f. a) u. b) zus.	—	—	im I.: 7 z, 4 gmz, sr, kr.	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	d) Nebengeb. u. Nebenanlagen	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	Geschäftsgeb. für die Straf-abteilungen des Amts-gerichts und Gefängnis in Charlottenburg	Berlin	96 97	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. von Bürckner (R.-B. Fürstenau) (Berlin VI)		421,6 303,6 119,0	212,4 93,4 119,0	— 23,24 19,60	3,00 (3,30)	(U. = 3,30) E. = 4,70 (4,05) I. = 4,70 (4,20) II. = 4,70 (4,20) III. = 3,90 (4,20)	—	(0,40)	9364,8	—	483985	434 243
23	a) Geschäftsgebäude	—	—	im U.: gw, 2 hr; E. sieh die Abbildung; im I.: sf, rt, ra, bz, gsr, bo (wt), 2 z, ab; im II.: sf, 2 rt, bz, gsr, bo (wt), 2 z, ab; im III.: 3 rt, 3 gsr, bo (wt), 2 z, ab.	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

B. Geschäftsgebäude für

C. Geschäftsgebäude für mit besonderem

14					15						16	17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen	
nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten					Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung			Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken		Haupt- treppen
im ganzen	qm	cbm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn	Grund- mauern								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
101 000 5 400 (innere Einrichtung) 11 000 (Nebenanlagen)	87 463 5 340	174,3	14,5	—	2107 (eis. Reg.-Füll- u. Zellenöfen)	124,0	341	9,2	—	—	15 028 (14,7%)	Ziegel	Ziegel- rohbau, z. Th. mit Verblend- steinen, Vorder- geb. im wesentl. wie bei Nr. 17, sonsteinf. Rohbau m. Sand- stein- Sohlbank.	deutscher Schiefer auf Schalung	im wesentl. Gewölbe, Schöffensaal sichtb. Holzdecke, sonst Pliester- latten- Decken	Haupt- treppe Tracht, Neben- treppen Basalt- lava, beide frei- tragend	Fußboden der Flure im E. u. I. des Geschäftsgebäudes Mettlacher Fliesen, einiger Diensträume Eichenriemen, des Gefängnisses Cement- estrich auf Beton. Im E. Wohnung für den Gerichtsdienner. 5 Gefangene in Einzel-, 3 " " gem. Haft.	
100 000 4 600 (innere Einrichtung) 10 000 (Nebenanlagen)	87 047 4 405	167,2	14,3	—	2475 (wie vor)	150,0	—	—	—	—	9 987 (9,8%)	Bankette Bruch- steine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blendst., Vorder- ansicht i. wesentl. wie bei Nr. 17	Falzziegel, Treppen- thurm deutscher Schiefer auf Schalung	Schäfts- gebäudes sowie das Gefängn. gewölbt, Schöffensaal wie vor, sonst Balkend.	Haupt- treppe Holz, Neben- treppen Sandstein frei- tragend	Fußboden der Flure im Gef- ängn. u. E. des Geschäfts- geb. Thonfliesen, d. Dienst- räume und des Schöffens- saales Eichenriemen, des Badezimmers u. d. Zellen Asphaltestrich auf Beton. Im I. Wohnungen für den Amtsrichter und den Ger- ichtsdienner. 5 Gefangene in Einzel-, 4 " " gem. Haft.
Land- und Amtsgerichte.																		
740 000 58 800 (innere Einrichtung) 41 220 (Nebenanlagen)	683 635 51 574	321,4	16,6	—	77 938 (Warmwasser- heizung, Schwurgerichts- saal Luftheizung) 518 (eis. Reg.- Füllöfen)	326,5	3184	14,0	6151	111,8	57 015 (7,1%)	"	"	Straßen- ansich- ten: auf Putzbau, Eckquad., Architekturrh., Thür- u. Fenstereinfass., Ab- deckung. usw. Sandst., Untergeschofs Werk- steinbau, Sockel Basalt- lava. Hofansicht: Putzbau, statt der Sand- stein- Ziegeleinfass., Untergeschofs Ziegel- rohbau mit Verblend- steinen, Sockel u. Gurt- gesims Basaltlava.	deutscher Schiefer auf Schalung	Gewölbe, z. Th. Monier- Decken	Haupt- treppe Granit auf Ge- wölben, Podeste mit Terrazzo- belag, Neben- treppen Sandstein frei- tragend	Barockstil in einf. Formen. Fußboden d. K. u. U., mit Ausnahme der Wohnräume, th. Cement-, th. Asphalt- estrich auf Beton; in den Ge- schäfts. des E. Hetzerscher buchener Patentfußboden, in den übrigen sowie in sämt- lichen Fluren Gipsestrich m. Linoleumbelag, im Treppen- haushaus Terrazzo, im D. Gips- estrich. — Im U. W- nungen für 2 Unterbeamte und den Heizer sowie 7 Ge- fangenen-Zellen.
Amtsgerichte in Verbindung Gefängnisgebäude.																		
61 000	46 276	144,2	12,5	—	1700 (Kachelöfen)	124,2	—	—	—	—	9 166 (8,6%)	Bankette Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- u. Formst.	Pfannen auf Schalung	Holz- decke, sonst Balken- decken	Granit frei- tragend	Fußboden der Flure im E. und I. Thonfliesen.
48 200	35 993	124,9	13,1	1199,8	1436 (wie vor)	177,9	—	—	—	—	—	"	"	"	"	Gewölbe	"	Fußboden im E. u. I. Cement- estrich. — Im E. Wohnung für den Gerichtsdienner (Ge- fangenaufseher). 10 Gefangene in Einzel-, 20 " " gem. Haft.
6 500	6 242	—	—	—	Nebengebäude und Nebenanlagen: 782 M für das Abtrittsgebäude, 5272 " " Entwässerung, 1319 " " Pflasterung und Bekiesung, 9215 " " Umwehrungen, 937 " " den Brunnen (14 m tief), 162 " " die Asch- und Müllgrube.						—	—	—	—	—	—	Haupt- treppe Kunst- stein, sonst Granit, durch- weg frei- tragend.	Barockstil in einf. Formen. Gründung auf 1 m starker Betonplatte. Fußboden der Wohnräume im U., der Schöffensäle u. einiger Geschäftsräume im E. eichener Stabfußb. in Asphalt, der übrigen Gipsestrich mit Linoleum- belag, der Flure in den Hauptgeschossen Terrazzo. Im U. Wohnung für den Gerichtsdienner.
192 110 — (Künstl. Gründung) 10 885 (innere Einrichtung)	187 918 8 053 10 148	445,7	19,5	—	21 190 (Warmwasserheiz., im Schöffensaal in Verb. m. Luftheiz.) 260 (Kachelöfen)	366,4	2334	—	3354	—	34 704 (8,0%)	Beton und Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen	Ziegel- kronend, Treppen- thurm Kupfer	th. Ge- wölbe, th. Kleinesche Decken	Bau- weise, mit Ter- razzo- belag	Barockstil in einf. Formen. Gründung auf 1 m starker Betonplatte. Fußboden der Wohnräume im U., der Schöffensäle u. einiger Geschäftsräume im E. eichener Stabfußb. in Asphalt, der übrigen Gipsestrich mit Linoleum- belag, der Flure in den Hauptgeschossen Terrazzo. Im U. Wohnung für den Gerichtsdienner.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.				dem Anschlag	der Ausführung
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriß nebst Beischrift	qm	qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschofs, Mansardendächer, Giebel, Thürmchen usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten	Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach			
								m	m	m	cbm		M	M		
	Geschäftsgeb. f. d. Strafabh. d. Amtsgerichts u. Gefängnis in Charlottenburg (Fortsetzung) b) Gefängnis		Im U.: ep, gw, k, wk, ba, vr, hr; E. sieh die Abbildung; 1 = z, 2 = ga, 3 = stz, 4 = ab, 5 = al; im I.: 13z, 3gmz, 2stz, sz, ga, lg; im II.: 11z, 4gmz, stz, 2sz, 2ga, kr; im III.: 9z, 4gmz, stz, 2sz, 2ga, kr, vf.			575,5 135,2 359,5 6,9 73,9	75,5 — — 1,6 73,9	— 18,81 17,42 10,09 8,49	2,10 (2,60)	U. = 3,31 (4,78) E. = 3,31 (3,08) I. = 3,31 II. = 3,31 III. = 3,31 IV. = 3,31	(0,35)	9502,6	104 (Gefangene: 80 Männer, 24 Weiber)	—	—	
	c) Arbeitsschuppen d) Nebenanlagen e) Bauleitung f. d. ganze Anlage					57,2	57,2	8,60	2,23	{ E. = 3,31 I. = 3,31	0,25	491,9	—	—	—	
24	Amtsgerichtsgebäude und Gefängnis in Soldau a) Geschäftsgebäude	Königsberg	95 97	entw. im Minist. d. öffentl. Arb., ausgef. v. Zorn u. Scheurmann (R.-B. Schultz) (Neidenburg)		455,3 450,8 4,5	450,8 450,8 —	12,05 6,10	2,80	{ E. = 4,20 I. = 4,60 (5,00)	(0,45)	5459,6	3 (Richter)	201 925	163 138	
	b) Gefängnis					348,5 68,8 279,7	348,5 68,8 279,7	10,95 10,70	2,80 (3,30)	{ E. = 3,30 I. = 3,30 (4,30)	0,20	(0,10)	3746,2	32 (Gefangene: 20 Männer, 12 Weiber)	—	—
	c) Nebengebäude und Nebenanlagen d) Bauleitung für die ganze Anlage				Im K.: 4z, stz, rn, bk, k, wk, r, vr, ge; E. sieh die Abbildung; im I.: 12z, 2gmz, sz, kr, as (bt).	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
1	Gefängnis u. Anbau am Amtsgerichtsgebäude in Rastenburg a) Gefängnis	Königsberg	96 97	Bergmann (Rastenburg)		158,7	158,7	i. M. 13,28	2,70	{ E. = 3,30 I. = 3,30 II. = 3,30	—	2107,5	16 (Gefangene: 12 Männer, 4 Weiber)	61 100	55 179	
	b) Anbau am Amtsgerichtsgeb. c) Innere Einricht. d) Nebenanal.				Im I.: ra, zg; im D.: ac.	55,7	55,7	i. M. 12,55	2,50	{ E. = 4,00 I. = 4,10	0,85	0,70	699,0	—	—	
2	Erweiterungs- u. Umbau d. Zellenflügels I d. Strafanstalt in Münster	Münster	97 97	Vollmar (R.-B. Horstmann) (Münster)		312,7	312,7	13,88	3,36	{ E. = 3,22 I. = 3,22 II. = 3,22	0,36	0,40	4340,3	88 (Gefangene)	93 000	75 170

XIII. Gefängnisse

A. Gefängnis-

14					15					16		17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der							Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen	
nach dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungs-kosten	nach der Ausführung, ausschließl. der Baul.-Kosten				Heizungs-anlage		Gasleitung		Wasser-leitung		Bau-leitung	Grund-mauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken		Haupt-treppen
	im ganzen	qm	cbm	Nutz-einheit	im-gan-zen	für 100 cbm beheiz-ten Rau-mes	im-gan-zen	für 1 Flam-me	im-gan-zen	für 1 Hahn								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	
187 990 <i>(einschl. Arbeitssch. (künstl. Gründung) 19 600 (innere Einr., Lagerungs- u. Bekleid.-Gegenstände) (in b enth.)</i>	166 625 9 411 17 331	289,5	17,5	1602,2	17 542 <i>(Mitteldruck-Warmwasser-Heizung) 673 (Kachelöfen)</i>	384,9	1392	—	3598	—	—	Ziegel	Ziegel- rohbau mit Ver- blend- steinen, Sohl- bänke (Sandstein)	panopt. Flügel z. Th. Oberlicht in Eisen-constr., sonst th. Holz-cement, th. Zie-gelkro-nendach	i. wesentl. Kleine-sche Decken, K. u. z. Th. d. Flure gewölbt, Woh-nungsth. Balkend.	Granit frei-tragend	(Künstl. Gründung wie vor. Z. Th. panoptische Anlage. Fußboden d. Zellen, Wirthschafts-räume u. theilw. d. Flure im Gef. Asphalt-estrich, der letzteren im panopt. Flügel Linoleum-belag, der Wohnräume eich. Stabfußboden in Asphalt. Wohnungen für 2 mittlere Beamte. 42 Gefangene in Einzel-, 62 " " gem. Haft. Künstliche Gründung wie bei a. Fußboden Asphaltestrich.	
42 200	26 930	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	Ziegel	—	Ziegel-kronen-dach	Kleinesche Decken	—	—	
31 200	(sieh ob. Sp. 16)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	K., Grund-buch-u. Kassen-räume im E., Flure, Treppen-häuser u. z. Th. Abtr.	Granit, th. frei-tr., th. zw. Wan-genm., Podeste gew., m. Thon-fliesen-belag	—	
77 500 <i>(innere Einrichtung)</i>	63 610 4 110	139,7	11,7	—	1 526 <i>(Kachelöfen)</i>	80,1	—	—	—	—	14 017 <i>(3,6%)</i>	Feld-steine u. Ziegel	Ziegelroh-bau mit Form-steinen, Sockel Feldsteine	Pfannen auf Schalung	gewölbt, Schöffensaal-sichtbare Holz-d., sonst Balken-decken	—	Fußboden der Waschküche im K. Cementestrich auf Beton, der Flure im E. u. I. Thonfliesen.	
66 500 <i>(innere Einrichtung)</i>	52 510 2 974 2 100 <i>(Lager- u. Bekleid.-Gegenstände)</i>	150,7	14,0	1640,9	2 601 <i>(wie vor)</i>	234,1	—	—	—	—	—	—	Ziegelroh-bau, Hauptge-sims und Sohlbänke der Zellen-fenster Sandstein	—	Gewölbe, Wohn-zimmer d. Gef.- Aufs. u. Betsaal Balkend.	Granit frei-tragend	Fußboden der Gefängniß-Koch- und -Waschküche im K. wie vor, der Zellen dort sowie sämtlicher Spülzellen und Flure Asphalt-estrich auf Beton, d. D. Gipsestrich, sonst Dielung. Im E. Wohnung für den Gefangenaufseher. 21 Gefangene in Einzel-, 11 " " gem. Haft.	
34 000	37 876	—	—	—	Nebengebäude u. Nebenanlagen: 3 268 M f. 2 Abtrittsgebäude, 16 427 " " Umwehrungen, 11 473 " " Entwässerung, 2 483 " " d. Brunnen, 106 " " d. Asch- u. Müllgrube, 4 119 " " Insgemein.					—	—	—	—	—	—	—	—	
15 000	(sieh ob. Sp. 16)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
und Strafanstalten. (Die Buchstabenbezeichnungen für die einzelnen Räume sieh bei Tabelle XII.)																		
gebäude.																		
38 000	31 112	196,0	14,8	1830,1	1 060 <i>(Kachelöfen)</i>	261,1	—	—	164	41,0	1 960 <i>(3,6%)</i>	Feld-steine, Innen-wände Ziegel	Ziegel- rohbau, Sockel Feld-steine, Sohl-bänke der Zellen-fenster Sandstein	Pfannen auf Schalung	Gewölbe	Granit frei-tragend	(Tiefe Grundmauern, in Sp. 8 berücksichtigt. — Fußboden der Zellen und Flure Asphaltestrich auf Beton. Im I. Wohnung für den Gefangenaufseher. 12 Gefangene in Einzel-, 4 " " gem. Haft. Fußboden der Küche, des Flures u. Abtritts Asphalt-estrich auf Beton.	
10 100	9 200	165,2	13,2	—	230 <i>(wie vor)</i>	166,7	—	—	—	—	—	—	Ziegelroh-bau, Sockel Putzbau	—	K. gew., sonst Balken-decken	—	—	
2 400	2 235	—	—	—	Nebenanlagen: 1 899 M f. Geländeregulierung, Ent-wässerung usw., 10 319 " " Umwehrungen, 414 " " d. Brunnen.					—	—	—	—	—	—	—		
10 600	12 632	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
91 407	(47 759 26 236 <i>(Umbau d. alt. Th.)</i>)	152,7	11,0	542,7	24 211 <i>(Mitteldruck-Warmwasser-Heizung des ganzen Zellenflügels)</i>	256,2	—	—	—	—	—	Bruch-steine, Innen-wände Ziegel	Ziegelroh-bau, Sockel Werk-steinver-blendung	deutscher Schiefer auf Schalung	Gewölbe	Eisen m. Buchen-holz-belag	(Panoptische Anlage. 32 Gefangene in Einzelhaft, 56 " " in Schlafzellen. Fußboden d. Flure im K. Sandsteinfliesen, d. Zellen Asphaltestrich, d. Galerien Buchenbohlen. Ein Theil der Arbeiten ist durch Gefangene ausgeführt.	
1 593 <i>(Abbruchsarbeiten)</i>	1 175	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	

1	2	3	4	5	6	7	8	9			10	11	12	13								
								Höhen der einzelnen Geschosse						Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach								
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Bebaute Grundfläche im Erd-ge-schofs qm	davon unter-kellert qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Ge-bäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10) m	a.	b.	c.	Höhen-zuschlag für d. aus-geb. Dach-geschofs, Mansar-dendächer, Giebel, Thürm-chen usw. m	Gesamt-raum-inhalt des Gebäu-des (Spalte 7 u. 8) cbm	Anzahl und Be-zeichnung der Nutz-einheiten	dem An-schlage, einschl. der Bau-leitungskosten	der Ausfüh-rung, ausschl. der Bau-leitungskosten							
								m	m	m				M	M							
3	Strafanstalt in Siegburg	Köln	93 97	entw. im Ministerium d. öffentl. Arb., ausgef. v. Willert (Siegburg)		Lageplan siehe unten.	3624,4 521,0 716,6 2386,8	—	—	17,16 15,16 14,26	—	—	—	727 (Gefangene)	2169000	1570164						
																	a) Männer-Gefängnis	93 97	53 839,8	527 (wie vor)	—	—
																	b) Weiber-Gefängnis	93 97	20 995,7	200 (wie vor)	—	—
																	c) Krankenhaus (in Verbindung mit dem Männer-Gefängnis)	95 96	1 233,9	9 (Betten)	—	—
																	d) Wirthschaftsgeb. des Männer-Gefängnisses	95 96	4 461,1	—	—	—
																	e) Desgl. des Weiber-Gefängnisses	95 96	2 052,1	—	—	—
																	f) Thorgeb. des Männer-Gefängnisses	95 96	2 532,7	4 (Wohnungen)	—	—
																	g) Desgl. des Weiber-Gefängnisses	95 96	1 822,6	2 (wie vor)	—	—
																	h) Director-Wohnhaus	95 96	2 277,4	1 (Wohnung)	—	—
																	i) Wohnhaus für 2 Geistliche	95 96	2 969,6	2 (Wohnungen)	—	—
																	k) 2 Wohnhäuser (zusammen) für 2 Inspectoren bzw. 1 Inspector und 1 Secretär	95 96	4 844,5	4 (wie vor)	—	—

B. Gesamtanlagen von Gefäng-

14					15						16	17						18
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen
nach dem Anschlag, einschließl. der Baulenkosten		nach der Ausführung, ausschließl. der Baul.-Kosten			Heizungsanlage		Gasleitung		Wasserleitung			Grundmauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken	Haupt-treppen	
im ganzen	im ganzen	qm	cbm	Nutz-einheit	im gan-zen	für 100 cbm beheiz-ten Rau-meres	im gan-zen	für 1 Flam-me	im gan-zen	für 1 Hahn								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
nissen und Strafanstalten.																		
760 000	559 269	154,3	10,4	2159,8	64 088	220,6	2960	47,7	3278	84,1	106000 (7,1%)	—	—	—	—	—	Die Arbeiten sind zum Theil von Gefangenen ausgeführt. — Panoptische Anlage. Innere Flur-Galerien Eisen, theils mit Eichen-, theils mit Buchenholzbelag. Fußboden der Zellen, Baderäume und Flure Asphalt auf Beton, der Arbeitsräume Cementstrich, der Verwaltungsräume usw. Dielung. Je 2 Oberlichte über 3 Flügeln, 1 über dem vierten. Blitzableiter-Anlage 3829. M. 465 Gef. in Einzelhaft, 62 „ „ Schlafzellen.	
300 000	223 551	157,3	10,6	1117,8	26 676 (wie vor)	241,7	1599	40,0	1105	78,9	—	—	—	über dem Arbeits- u. Vorrathsräume Balkendecken, sonst wie vor	—	152 Gef. in Einzelhaft, 48 „ „ Schlafzellen. 1 Oberlicht. — Blitzableiter-Anlage 1770 M. — Sonst im wesentlichen wie vor.		
45 000	17 885	75,3	14,5	1987,2	3 984 (wie vor)	571,4	203	20,3	76	76,0	—	—	—	Holz-cement a. Cement-platten	—	Blitzableiter-Anlage 152 M.		
<i>(für einen ursprünglich vorgesehenen größeren Bau)</i>																		
62 330	38 086	80,5	8,5	—	—	—	478	31,9	786	37,4	—	—	—	desgl. auf Beton	—	Fußboden d. Küchen, Bäckerei und Flure im E. Thonfliesen, der übrigen Räume Asphalt-, im I. Cementestrich. — Blitzableiter-Anlage 435 M.		
14 670	14 741	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
<i>(Koch- und Waschküchen - sowie Bäckerei - Einricht.)</i>																		
31 160	21 173	94,4	10,3	—	—	—	364	33,1	451	34,7	—	—	—	—	—	—		
7 840	5 017	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
<i>(Koch- und Waschküchen - Einrichtung)</i>																		
35 000	30 287	128,0	12,0	—	535 (eiserne)	65,6 (Oefen)	121	24,2	167	27,8	—	—	—	deutscher Schiefer auf Schalung	K. und Durch-fahrt gew., sonst Balkendecken	Eichen-holz	(Fußboden d. K. Cementestr., der Dachräume z. Th. Cementplatten, d. Durchfahrt Kopfsteinpflaster. 1 Doppelwand. Blech-, 1 Gitterthor. Blitzabl. - Anl. 476 M.	
26 000	23 183	97,9	12,7	—	318 (wie vor)	65,8	107	26,8	116	29,0	—	—	—	—	—	—	Blitzableiter-Anlage 495 M. Sonst wie vor.	
30 500	28 934	107,6	12,7	28934,0	405 (eis. Dauerbrand- u. Reg.-Füllöfen)	64,7	139	139,0	199	49,8	—	—	—	Ziegel-rohbau, Sohlbänke Sandstein	Veranda Zink, sonst wie bei f	—	Fußboden des K. Cementestr. auf Beton, der Wirtschaftsräume u. Flure Thonfl., der Wohnräume z. Th. buch. Stabfußboden. — Abtritt mit Tonneneinr. — Blitzabl. - Anl. 303 M.	
42 000	34 645	138,5	11,7	17322,5	512 (wie vor)	60,4	224	56,0	230	38,3	—	—	—	—	—	—	In den Wohnräumen kief. Dielung. — Blitzableiter-Anlage 321 M. — Sonst wie vor.	
64 000	52 694	123,2	10,9	13173,5	827 (eiserne Reg.-Füllöfen)	49,5	390	97,5	265	44,2	—	—	—	—	—	—	Blitzableiter-Anlage 560 M. Sonst wie vor.	

1	2	3	4	5	6	7		8			9	10	11	12	13		
						Bebaute Grundfläche		Höhen der einzelnen Geschosse							Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach	dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten
						im Erdgeschoss	davon unterkellert	a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels							
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausfüh-rung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	m	cbm					
	Strafanstalt in Siegburg (Fortsetzung)																
	l) Wohnhaus für 2 Lehrer		93 94	Im K.: wk; E. sieh d. Abbild.; I. = E.; im D.: 2 ka.		131,2	131,2	11,55	2,80	{ E. = 3,30 I. = 3,30	1,00	1,00	1515,4	2 (Wohnungen)			
	m) 12 Wohnhäuser (zusammen) für je 2 Aufseher		94 97	3 = br; im D.: 2 ka.		2023,7 835,2 987,6 200,9	835,2	— 6,50 6,35 4,33	2,50	3,00	0,75	(0,25)	12549,9	24 (wie vor)			
	n) Wohnhaus für 6 Aufseherinnen		95 96	Im K.: wk; E. sieh d. Abbild.; I. = E.; im D.: 2 ka.		177,7 168,4 9,3	177,7 168,4 9,3	— 10,07 8,14	2,77	{ E. = 3,00 I. = 3,00	0,90	(0,40)	1771,5	6 (wie vor)			
	o) Lager-Schuppen		96 96			479,0	—	7,31	—	{ E. = 3,50 I. = 3,08 i. M. (3,15)	—	—	3501,5	—			
	p) 15 Stallgebäude zu den Beamten-Wohnhäusern, ursprünglich vorgesehen, aber nicht ausgeführt																
	q) Innere Einrichtung für die ganze Anlage																
	r) Nebengebäude und Nebenanlagen																
	s) Bauleitung für die ganze Anlage																
	t) Insgemein																
4	Centralgefängnis in Wronke	Posen	89 94	entw. im Minist. der öffentl. Arb., ausgef. v. Koch (R.-B. Plachetka u. Förster) (Posen)		4060,1	—	—	—	{ E. = 3,15 I. = 3,15 (3,90) II. = 3,15 (9,00) III. = 3,15	(0,20)	(0,25)	58678,5	550 (wie vor)	813 (Gefangene)	2320000	2193212
	a) Männer-Gefängnis																

Lageplan der Strafanstalt in Siegburg.

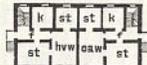
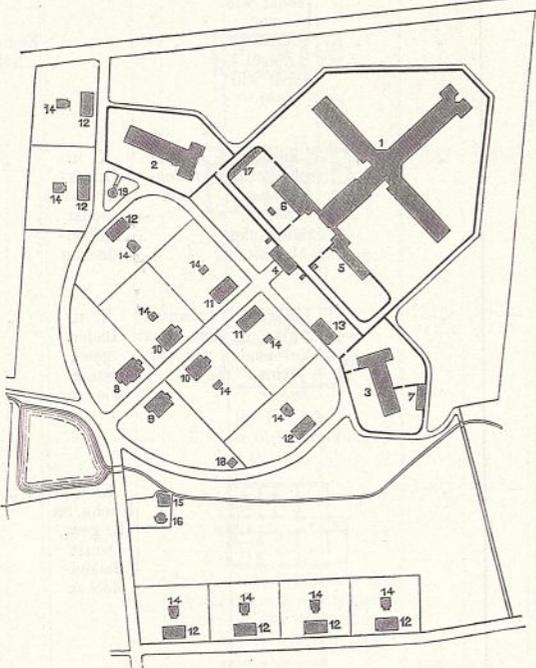
- 1 = Männer-Gefängnis,
- 2 = Weiber-Gefängnis,
- 3 = Thorgebäude des Männer- bzw. Weiber-Gefängnisses,
- 4 = Krankenhaus,
- 5 = Wirtschaftsgebäude des Männer- bzw. Weiber-Gefängnisses,
- 6 = Director-Wohnhaus,
- 7 = Wohnhaus für 2 Geistliche,
- 8 = " " " Lehrer,
- 9 = " " " Inspectoren,
- 10 = " " " 1 Inspector und 1 Secretär,
- 11 = Wohnhäuser für je 2 Aufseher,
- 12 = Wohnhaus für 6 Aufseherinnen,
- 13 = Lagerschuppen,
- 14 = Kohlschuppen,
- 15 = Drehrollenhäuschen,
- 16 = Wasserthurm,
- 17 = überdachte Compostgrube,
- 18 = Pumpenhaus,
- 19 = Klärbecken.

Lageplan sieh unten.

1 = ga, 2 = sz;
im I.: 124 z, 3 sz, as, dz,
2 gst, ca (rg), b, vh, 2 sp,
2 l, öi, i, 3 ga, vr, ba, v;
im II.: 124 z, 20 slz, 3 sz,
bt, oa, mr, 4 ga;
im III.: 108 z, 56 slz, 3 sz,
3 ga, (bt).

14					15						16	17						18													
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen													
nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten		nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten			Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung			Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	Haupt- treppen														
im ganzen	qm	cbm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn	Bankette Beton, sonst Ziegel									Ziegel	Ziegel- rohbau, Sohl- bänke Sandstein	deutsch. Schiefer a. Scha- lung	K. gew., sonst Bal- kendecken	Eichen- holz								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M															
21000	18310	139,6	12,1	9155,0	537	139,2	46	23,0	206	68,7	—	{ Bankette Beton, sonst Ziegel	Ziegel	{ Ziegel- rohbau, Sohl- bänke Sandstein	{ deutsch. Schiefer a. Scha- lung	K. gew., sonst Bal- kendecken	Eichen- holz	Blitzableiter-Anlage 240 M, sonst wie bei i.													
139800 <i>(6 Wohnh. f. je 4 Auf- sicher ur- springl. ver- anschlagt)</i>	151272	74,1	12,1	6303,0	2436	85,0 <i>(wie vor)</i>	—	—	744	31,0	—	"	"	"	"	"	"	Blitzableiter-Anlage 211 M, sonst wie bei i.													
23000	20588	115,9	11,6	3431,3	389	72,0 <i>(wie vor)</i>	82	20,5	209	29,9	—	"	"	"	"	"	"	Blitzableiter-Anlage 289 M, sonst wie bei i.													
9600	23436	48,9	6,7	—	—	—	—	—	—	—	—	Ziegel	"	Ziegel- rohbau, Sohlbänke, Haupt- gesims und Giebelab- deckungen Sandstein	Holz- cement	E. im wesentl. Balken- decken auf Unter- zügen und Stielen, z. Th. gewölbt, I. sicht- barer Dach- verband	"	Fußboden im E. hochkant. Ziegelpflaster, im I. Dielung. Schmiedeeiserne Fenster. Blitzableiter-Anlage 452 M													
42600	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—													
184000	102000	—	—	—	Nebengebäude und Nebenanlagen: 4378 M f. d. Pumpenhaus, 2399 " " d. Wasserturm, 1818 " " d. Kohlenschuppen, 1384 " " d. Drehrollenhäuschen, 4532 " " d. überdachte Compostgrube, 51531 " " Einebnung und Pflasterung, 88755 " " Umwehrungen, 19652 " " Gas- u. Wasserl. außerh. d. Gebäude, 5589 " " landwirthschaftl. Bewässerung, 99700 (sieh ob. Sp. 16)											—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	3736	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—												
—	—	—	—	2696,4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—												
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	147515 <i>(6,7%)</i>	—	—	—	—	—	—	—	—												
800000	732505	180,4	12,5	1331,8	106665	368,8 <i>(Niederdruck- Warmwasser- heizung, in den Fluren Luft- heizung)</i>	—	—	8720	229,5	—	Bankette Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen, Abdeckung d. Haupt- gesimses u. Sohl- bänke Granit	Ziegel- kronen- dach	Gewölbe, Kirche sichtbare schräge Holzdecke	Granit, theils freitr., theils zwischen Wan- gen., Verbin- dungs- treppen der Gale- rieen Eisen mit Eichen- holz- belag	Panoptische Anlage. Innere Flur-Galerien Eisen mit Eichenholzbelag. Fußboden der Zellen, Bade- räume und Flure Asphalt- estrich, der Verwaltungs- und Schulräume sowie der Kirche Dielung. 5 Oberlichte über jedem Zellenflügel. 474 Gef. in Einzelhaft, 76 " " Schlafzellen.													

14					15						16	17					18	
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der						Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen	
nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten	nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten				Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung			Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken		Haupt- treppen
	im ganzen	qm	cbm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn								
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
180000	168882	206,1	14,6	1535,3	26139	434,9	—	—	2802	233,6	—	Ziegel Bau- kette Feld- steine, sonst Ziegel	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen, Ab- deckung d. Haupt- gesimses u. Sohl- bänke Granit	Ziegel- kronen- dach	Gewölbe, Betsaal sichtbare Holzdecke	wie bei a	Panoptische Anlage. Innerer Ausbau im wesentl. wie bei a. 2 Oberlichte. 70 Gef. in Einzelhaft, 40 „ „ Schlafzellen.	
210000	203257	216,4	14,7	1328,5	37600	487,7	—	—	2903	223,3	—							„
9400	9400	63,0	10,9	—	—	—	—	—	—	—	—	Ziegel, Bankette zum Theil Feld- steine	—	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen	Mittelbau Ziegel- kronen- dach, sonst Holz- cement	sichtbarer Dach- verband	Granit frei- tragend	Fußboden Asphaltestrich.
62000	60555	180,1	13,6	2242,8	4462	100,6	—	—	1406	140,6	—	Bau- kette Feld- steine, sonst Ziegel	—	wie bei b	Holz- cement	Gewölbe	Granit zwich. Wan- genm.	Fußboden d. K. hochk. Ziegelplaster, der Flure im E. u. I. Asphaltestrich, der Krankenträume Dielung, z. Th. eich. Stabfußboden in Asphalt.
64000	46789 — 16065	100,8	10,8	—	—	—	—	—	1757	146,4	—		„	„	Ab- deckung d. Haupt- gesimses u. Sohl- bänke Granit, sonst wie vor	Holz- cement auf Gewölben	Gewölbe	
10100	11829 — 5228	93,9	13,4	—	—	—	—	—	602	120,4	—	„	„	Sohl- bänke Ziegel, sonst wie vor	—	—	Eichen- holz	Wie vor.
20600	35793	151,2	14,7	—	1025	176,5	—	—	457	76,2	—	„	„	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen, Sohl- bänke Granit	Ziegel- kronen- dach	K. u. Durch- fahrt gew., sonst Balken- decken	—	In der Durchfahrt Eisen- klinker-Pflaster.
28000	28340	110,2	13,2	28340,0	971	161,7	—	—	552	276,0	—	„	„	Ziegel- rohbau m. Verblend- steinen	Anbauten Zink, sonst wie vor	K. u. Bader. gew., sonst wie vor	—	Die Veranden sind nur mit der halben Grundfläche in Ansatz gebracht. Fußboden des K. Beton, des Flures im E. u. der Veran- den Thonfliesen.
34000	28744	130,4	11,7	14372,0	1091	144,3	—	—	255	85,0	—	„	„	—	—	K. u. Küche im E. gew., sonst Balken- decken	—	Im wesentlichen wie vor.
66000	62285	138,3	11,4	15571,3	2418	161,4	—	—	436	72,7	—	„	„	Ziegel- kronen- dach	K. gew., sonst Balken- decken	—	Desgl.	

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	13	
						Bebaute Grundfläche			Höhen der einzelnen Geschosse						Gesamtkosten der Bauanlage (vergl. Spalte 14) nach	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels				dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	der Ausführung, ausschl. der Bauleitungskosten
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	m	cbm	M	M		
	Centralgefängnis in Wronke (Fortsetzung)															
	m) 2 Wohnhäuser (zusammen) für je 2 Oberaufseher				 Im K.: 2 wk; E. sieh die Abbildung; im D.: 2st.	401,0	245,5	i. M. 6,58	2,50	3,20	0,38	0,50	2738,6	4 (Wohnungen)		
	n) 8 desgl. (zusammen) für je 4 Aufseher				 Im K.: 2 wk; E. sieh die Abbildung; I. = E.; — im D.: 2ka.	1394,5	1394,5	9,75	2,50	{ E. = 3,00 I. = 3,00	0,90	0,35	13596,4	32 (wie vor)		
	o) Wohnhaus für 1 Oberaufseherin und 5 Aufseherinnen				 Im K.: 2 wk; E. sieh die Abbildung; I. = E.	200,5	200,5	9,60	2,50	{ E. = 3,15 I. = 3,15	0,60	0,20	1924,8	6 (wie vor)		
	p) Wasserturm				—	i. M. 61,8	61,8	24,62	2,90	{ E. = 3,60 I. = 3,00 II. = 2,80 III. = 5,12 IV. = 3,30	2,60	—	1521,5	rd. 60 (cbm, Inh. des Wasserbehälters)		
	q) Lager-schuppen				E. = lg, fg, de; im D.: 2lg.	248,2	—	6,70	—	3,50	2,60	—	1662,9			
	r) Innere Einrichtung				Lageplan des Centralgefängnisses in Wronke.											
	s) Neben-gebäude und Nebenanlagen															
	t) Bauleitung für die ganze Anlage															
	Arbeits-schuppen des Gerichts-gefängnisses in Liegnitz	Liegnitz	96 97	Jahn (Liegnitz)		294,9	—	4,55	—	3,30	—	—	1341,8	90 (Arbeitsplätze)	15 200	12 833

- 1 = Männer-Gefängnis,
- 2 = Gefängnis für jugendliche Gefangene,
- 3 = Weiber-Gefängnis,
- 4 = Thorgebäude,
- 5 = Krankenhaus,
- 6 = Wirtschaftsgebäude d. Männer-Gefängnisses,
- 7 = desgl. d. Weiber-Gefängnisses,
- 8 = Director-Wohnhaus,
- 9 = Wohnhaus für 2 Geistliche,
- 10 = Wohnhäuser für je 2 Inspectoren,
- 11 = " " 2 Ober-Aufseher,
- 12 = " " 4 Aufseher,
- 13 = Wohnhaus für 1 Ober-Aufseherin und 5 Aufseherinnen,
- 14 = Wirtschaftsgebäude für Inspectoren, Ober-Aufseher und Aufseher,
- 15 = Wasserturm,
- 16 = Sammelbrunnen,
- 17 = Lagerschuppen,
- 18 = Drehrollenhäuschen,
- 19 = Eiskeller.

C. Anderweitige zu Gefäng-

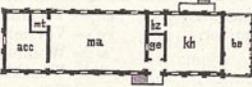
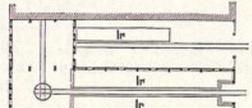
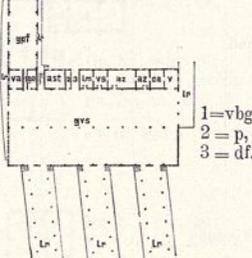
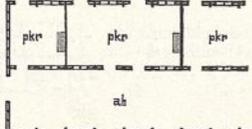
14					15								16	17						18
Kosten der einzelnen Baulichkeiten usw. (einschließl. der in Spalte 15 aufgeführten Kostenbeträge)					Kosten der								Bau- lei- tung	Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen
nach dem An- schlage, einschl. der Bau- leitungs- kosten		nach der Ausführung, ausschl. der Baul.-Kosten			Heizungs- anlage		Gasleitung		Wasser- leitung		Grund- mauern	Mauern		An- sichten	Dächer	Decken	Haupt- treppen			
im ganzen	qm	obm	Nutz- ein- heit	im gan- zen	für 100 cbm beheiz- ten Rau- mes	im gan- zen	für 1 Flam- me	im gan- zen	für 1 Hahn											
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M				
35800	34673	86,5	12,7	8668,8	931	126,3 <i>(Kachelöfen)</i>	—	—	491	61,4	—	Bankette th. Feld- steine, th. Ziegel	Ziegel	Ziegel- rohbau m. Ver- blend- steinen	Ziegel- kronen- dach	K. gew., sonst Balken- decken	Eichen- holz	Fußboden des K. th. Beton, th. Ziegelpflaster, der Flure Beton.		
216000	168217	120,6	12,4	5256,8	4880	183,6 <i>(wie vor)</i>	—	—	2053	64,2	—	Bankette Feld- steine, sonst Ziegel	"	"	"	K., Kü- chen u. Flure im E. gew., sonst Balkend.	"	Fußboden des K. und der Flure Beton.		
24300	25709	128,2	13,4	—	680	156,1 <i>(wie vor)</i>	—	—	471	58,9	—	"	"	"	"	"	"	Wie vor.		
30634 — <i>(künstliche Gründung)</i>	34512 1960	558,4	22,7	575,2	4992	1426,3 <i>(Niederdruck-Warm- wasserheizung)</i>	—	—	99	46,5	—	Bruch- steine u. Ziegel	"	Ziegel- rohbau m. Ver- blendst., Sockel ham- mer- recht bearb. Bruchst.	Ziegel- doppel- dach	Gewölbe	Granit- Wendel- treppe	Künstl. Gründ. auf 0,90 m st. Betonplatte u. 1 m st. Sand- schütt. — Z. Th. schmiede- eis. Fenster. Fußboden d. I. u. II. Dielung, sonst Beton. Die Kosten d. Wasserbehält. u. d. Pumpenanlage sind in d. Anschl.- u. Ausf.-Kosten nicht enthalten. — Ganze Thurmhöhe über d. Erd- gleiche 31,5 m.		
11500	10075	40,6	6,1	—	—	—	—	—	—	—	—	Bankette Feld- steine, sonst Ziegel	"	Ziegel- rohbau m. Ver- blend- steinen	Holz- cement	Balken- decke auf Unterz. u. Stielen	Eichen- holz	Fußboden des E. Kopfstein- pflaster.		
190000	201652	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
225126	306742	—	—	—	26 796	M f. 8 Wirtschaftsgebäude zu den 8 Vierfamilien- (Aufseher-) Wohnhäusern, 7 424 " " 4 Wirtschaftsgebäude z. d. 4 Wohnhäusern für Beamt. und Geistliche, 2 846 " " d. Eiskeller, 2 753 " " Drehrollenhäuschen, 17 094 " " Geländeregulirung, 57 008 " " Pflasterung usw., 95 004 " " 1386 m Umwehrungsmauern, 40 613 " " d. Entwässerung, 35 246 " " Wasserleitung der ganzen Bauanlage, 21 958 " " Insgemein.	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
102540	(sich oben Sp. 16)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
nissen gehörige Gebäude.																				
15200	11690 152 <i>(Beleuchtungskörper)</i> 991 <i>(Nebenanlagen)</i>	39,6	8,7	129,9	576	65,1 <i>(Dauerbrand-Öfen)</i>	158	7,9	175	87,5	—	Ziegel	Ziegel- rohbau	Holz- cement	ver- schalte Dach- sparren auf eis. Träg. u. eis. Säul.	—	—	Fußboden Dielung. Nebenanlagen: 394 M f. Geländeregulirung und Pflasterung, 354 " f. Gasleit., außerhalb 243 " " Wasserl. des Geb.		

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12					
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Drempls			Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschofs usw.	Gesamtkosten der Bauanlage nach dem Anschlag, einschl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Spalte 13, 15 n. 16), ausschl. der Bauleitungskosten			
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	m	obm	№	№					
Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen: abf = Abfertigung, ax = Amtszimmer, ca = Kasse,																			
XIV. Steueramts-																			
a) Eingeschos-																			
1	Grenzaufseher-Gehöft in Sternalitz	Oppeln	96 97	Hiller (Kreuzburg)	 Im D.: 2 st, rk.	135,8	135,8	5,6	2,40	3,15	—	0,05	760,5	15 300	12 990				
2	Grenzaufseher- u. Schiffer-Dienstgebäude in Frederik VII.-Koog	Schleswig	97	Groeger (Husum)	 1 = f (wk), 2 = ke; im D.: 2 ka.	167,4 11,5 28,6 127,4	40,1 11,5 28,6 —	— 4,91 5,52 4,99	(2,43)	3,09	—	0,70	850,1	16 677	12 338				
b) Theilweise zwei-																			
3	Nebenzollamt in Valentinowo	Bromberg	97	Schütze (Inowraslau)	 Im I.: 2 st, k, s; im D.: rk.	223,5 25,5 66,2 13,9 89,6 28,3	94,5 9,34 66,2 — 28,3	— 9,26 4,51 5,51 6,43	2,26	{E=3,40 (I=3,10)	1,00 (0,70)	—	1589,4	28 750	28 544				
4	Steueramtsgebäude in Zeitz	Merseburg	96 97	Schulz (Weisenfels)	 I. = w.	250,4 177,9 72,5	177,9 —	— 9,60 5,79	(2,50)	{E=3,80 (4,40) (I=3,30)	—	—	2127,6	29 974	27 707				
c) Zweigeschossige																			
5	Nebenzollamt in Gorzno	Marienwerder	97	Bucher (Strasburg W/Pr.)	 I. = 2 w; im D.: 2 st, rk.	185,4 100,2 53,4 31,8	100,2 100,2 —	— 11,90 10,40 4,45	(2,50)	{E=3,50 (3,45) (I=3,30)	2,40	0,10	1789,3	26 000	26 297				
Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:																			
acc = Accumulatoren, ah = Auctionshalle, ast = Arbeiterstube, ax = Amtszimmer, bi = Bauinspector,					bo = Bote, br = Brennmaterial, ca = Kasse, df = Durchfahrt, f = Flur,					g = Gesinde-, Mädchenstube, ge = Geräte, gpf = Güterempfang, ges = Güterversandt, hz = Heizer,					k = Küche, ka = Kammer, kh = Kesselhaus, lm = Lademeister, lr = Laderampe,				
XVIII. Hochbauten aus dem Gebiete																			
A. Wohn-																			
a) Eingeschos-																			
1	Strommeister-Dienstgehöft in Useh	Bromberg	96 97	Sievers u. Stringe (Cxarnikau)	 Im K.: wk; E. sieh d. Abbild.; im D.: st, 2 ka, rk.	102,2	102,2	7,62	2,51	3,31	0,90	0,70	778,8	17 300	14 899				
2	Desgl. in Neustadt a.W.	Posen	97	Weber (Posen)	 Im D.: st.	112,6	112,6	6,98	2,58	3,30	0,80	0,30	785,9	15 800	15 600				
3	Desgl. in Groß Brodsende	Danzig	96 97	Delion (Elbing)	 Im K.: wk, ge; E. sieh die Abbild.; im D.: st, ka, rk.	113,3	113,3	7,10	2,50	3,30	1,00	0,40	804,4	16 800	15 047				
4	Desgl. in Graudenz	Marienwerder	96 97	Löwe (Marienwerder)	Wie vor.	113,3	113,3	7,00	2,50	3,30	0,80	0,40	793,1	18 300	15 732				
5	Hafenbauaufseher-Dienstgehöft am Norddeich	Aurich	95 97	Panse (Norden)	 Im K.: wk, ge; E. sieh die Abbild.; im D.: ka.	120,7	120,7	6,62	—	{U=2,40 (E=3,30)	0,60	0,40	799,0	14 900	14 237				
6	Schleusenmeister-Dienstgehöft bei Neuhöfen	Bromberg	95 97	Sievers u. Stringe (Cxarnikau)	 Im K.: wk, ge; E. sieh die Abbild.; im D.: st, 2 ka, rk.	147,1 143,0 4,1	147,1 143,0 4,1	— 7,19 4,00	2,51	3,31	0,90	0,60	1044,6	24 500	23 997				
7	2 Hafenvächter-Dienstgehöfte (zusammen) am Fischereihafen in Geestemünde	Stade	96 97	Graevell (Geestemünde)	 Im K.: wk.	400,3 238,3 162,0	162,0 — 162,0	— 6,02 6,84	2,58	3,33	0,93	—	2542,6	46 600	54 297				

13			14		15	16	17	18					19
Kosten d. Hauptgebäudes, ausschl. d. Bauleitungskosten, einschl. des in Sp. 14 aufgeführten Kostenbetrages			Kosten der					Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
			Heizungsanlage		Nebengebäude	Nebenanlagen	Bauleitung	Grundmauern	Mauern	Ansichten	Dächer	Decken	
im ganzen	für 1		im ganzen	für 100 cbm beheizten Raumes									
<i>M</i>	<i>qm</i>	<i>cbm</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>						
<p>gebäude. <i>f</i> = Flur, <i>ke</i> = Kellerraum, <i>reb</i> = Revisionsbureau, <i>w</i> = Wohnung, <i>k</i> = Küche, <i>rg</i> = Registratur, <i>s</i> = Speisekammer, <i>wg</i> = Wiegeraum, <i>ka</i> = Kammer, <i>rk</i> = Räucherzimmer, <i>st</i> = Stube.</p>													
<p>sige Bauten.</p>													
10 427	76,8	13,7	400 *)	141,8	1238 (Stallgebäude mit Abtritt)	1325	—	Bruchsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Ziegelkronendach	K. u. Räucherzimmer gewölbt, sonst Balkendecken	2 Dienstwohnungen. Nebenanlagen: 928 <i>M</i> f. Pflasterung, Umweh- rung u. Entwässerung, 397 " f. d. Brunnen.
9 528	56,9	11,2	323 (eis. Regulir-Füllöfen)	123,5	1435 (2 Stallgebäude mit Abtritt)	1375	—	Ziegel	"	"	englischer Schiefer auf Lattung	Balkendecken	2 Dienstwohnungen. Nebenanlagen: 268 <i>M</i> f. Pflasterung usw., 1107 " " 2 Cisternen m. Pumpen.
<p>geschossige Bauten.</p>													
21 280	95,2	13,4	720	140,1	4747 (Stallgebäude mit Abtritt)	2517	—	Bruchsteine	Ziegel	"	Ziegelkronendach	K. gewölbt, sonst Balkendecken	Wohnungen für den Zolleinnehmer und 2 Grenzaufseher. Nebenanlagen: 807 <i>M</i> f. Umweh- rung, 1710 " f. d. Brunnen (15 m tief).
24 125	96,3	11,3	794 (Kachel- und eiserne Oefen)	108,2	—	3582	900 (3,2%)	"	"	Ziegelroh- bau, Haupt- gesims Sandstein	Falzziegel	K., Kasse, Registratur u. Flur im E. gewölbt, sonst Balkendecken	Wohnungen f. d. Steuereinnehmer u. 1 Unterbeamten. Nebenanlagen: 1623 <i>M</i> f. Umweh- rung, 1411 " " Pflasterung, 548 " " Entwässerung.
<p>Bauten.</p>													
18 066	97,4	10,1	740 (wie vor)	131,7	3476 (Stallgebäude mit Abtritt)	4155	305 (1,2%)	Feldsteine	"	Ziegelrohbau	Doppel- pappdach	K. gewölbt, sonst Balkendecken	Wohnungen für den Zolleinnehmer und 2 Grenzaufseher. Nebenanlagen: 371 <i>M</i> f. Einebnung, 597 " " Umweh- rung, 982 " " Pflasterung, 657 " " d. Asch- u. Dung- grube, 1548 " " d. Brunnen (21,5 m tief).
<p>der Wasserbauverwaltung.**) <i>ma</i> = Maschinenraum, <i>rk</i> = Räucherzimmer, <i>vr</i> = Vorräte, <i>mt</i> = Maschinist, <i>s</i> = Speisekammer, <i>vs</i> = Vorsteher, <i>p</i> = Pissoir, <i>st</i> = Stube, <i>w</i> = Wohnung, <i>ek</i> = Waschküche, <i>pl</i> = Plättstube, <i>v</i> = Vorraum, <i>wa</i> = Waschküche, <i>pk</i> = Packraum, <i>va</i> = Vorräte, <i>wz</i> = Wärterzimmer, <i>rg</i> = Registratur, <i>vbg</i> = Verbindungsgang.</p>													
<p>häuser.</p>													
<p>sige Bauten.</p>													
11 915	116,6	15,3	326	167,1	1419 (Stallgebäude mit Abtritt)	1565	—	Feldsteine und Ziegel	Ziegel	Ziegelrohbau	Ziegelkronendach	K. gewölbt, sonst Balkendecken	Stark abfallendes Gelände.
10 366	92,1	13,2	370 (Kachel u. eis. Oefen)	168,5	2436 (wie vor)	2798	—	"	"	"	"	"	—
11 902	105,0	14,8	285	—	3145 (wie vor)	—	—	Beton und Ziegel	"	"	Pfannen auf Schalung	"	—
8 706	76,8	11,0	320	—	2473 (wie vor) 1523 (Schuppen und Schmiede)	3030	—	Feldsteine und Ziegel	"	"	"	"	—
10 174	84,3	12,7	202 (eis. Oefen)	—	2120 (Bauschuppen)	1943	—	Ziegel	"	"	"	"	—
13 965 1 279 (künstliche Gründung)	94,9	13,4	380	140,9	4370 (Stallgebäude mit Wagenremise und Abtritt)	4383	—	Feldsteine u. Ziegel	Feldsteine u. Ziegel	"	Ziegelkronendach	"	Künstliche Gründung: Sandschüttung.
37 910	94,7	14,9	1178 (eis. Oefen u. Herde)	—	5023 (2 Stallgebäude mit Abtritt)	11 363 (Anschüttung, Umweh- rung, Pflasterung)	—	Ziegel	"	"	englisch. Schiefer auf Schalung	"	Je 2 Dienstwohnungen.

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

**) Der Raumerparnis wegen folgt hier Tabelle XVIII unmittelbar auf Tabelle XIV.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.			dem Anschlag	der Ausführung
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	qm	qm	Gesamthöhe des Gebäudes bzw. einzelner Gebäudeth. v. d. 0.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10) m	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag f. d. ausgeb. Dachgeschofs usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 und 8) cbm	Gesamtkosten der Bauanlage nach			
									des Kellers	des Erdgeschosses usw.	des Drem-pels		M	M	
8	Strom- und Schleusenmeister-Dienstgehöft in Freyburg a. U.	Merseburg	96 97	Boës (Naumburg)	 Im K.: wk, ge; E. sieh die Abbildung; im I. fehlt az, sonst wie E.; im D.: st.	132,4 115,2 17,2	132,4 115,2 17,2	— 10,50 6,40	2,50	{E. = 3,30 (I. = 3,30)	(1,00)	0,60	1 319,7	21 000	19 692
9	Schleusenmeister-Dienstgehöft an der Oberschleuse des Großschiff-fahrtsweges bei Breslau	Breslau	96 97	Wegener und Scheck (Breslau)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; im D.: st.	137,0	137,0	10,15	2,50	{E. = 3,30 I. = 3,30	0,75	0,30	1 390,6	28 400	26 827
10	Desgl. an d. Unterschleuse d. Großschiff-fahrtsweges bei Breslau	"	96 97	Wegener (Breslau)	Wie vor.	137,4	137,4	9,55	2,50	{E. = 3,00 I. = 3,00	0,75	0,30	1 312,2	27 600	28 228
11	Hafenmeister-Dienst- und Wohngebäude am Fischereihafen in Geestemünde	Stade	96 97	Graevell (Geestemünde)	 Im K.: wk; E. sieh die Abbildung; I. = E.; im D.: 2st, 2ka.	145,3 142,3 3,0	145,3 142,3 3,0	— 11,90 11,15	3,00	{E. = 4,00 I. = 3,75	0,75	0,40	1 726,8	38 400	37 191
12	Dienst- und Wohngeb. f. d. Wasserbau-inspection in Frankfurt a. M.	Wiesbaden	96 97	Brinkmann (Frankfurt a. M.)	 Im K.: wk, pl; E. sieh d. Abbild., I. = ge; I. = E.; im D.: st, 2g, 2ka.	193,8 184,7 9,1	193,8 184,7 9,1	— 12,12 11,02	2,62	{E. = 4,00 I. = 3,85	0,85	1,30	2 338,8	41 806	40 159
13	Elektrische Centralstation am Fischereihafen in Geestemünde	Stade	96	Graevell (Geestemünde)		356,0 346,4 9,6	— — —	— 9,05 2,20	—	i. M. 6,55	—	(0,65) (f. d. Schornstein)	3 156,0	46 000	44 124
14	Anbau am Bakenschuppen auf d. Bauhofe d. Hafenaubau-inspection in Pillau	Königsberg	96 97	Dohrmann (Pillau)		344,2	—	3,93	—	i. M. 4,25	—	—	1 352,7	11 000	7 246
15	Güterabfertigungsstelle am Fischereihafen in Geestemünde	Stade	97	Graevell (Geestemünde)	 1=vbg, 2=p, 3=df.	2664,6 1295,5 204,7 835,7 328,7	— — — — —	— 6,97 6,62 7,42 6,97	— — — — —	— i. M. 6,35 i. M. 5,58 i. M. 5,90 3,80	— — — 1,00	— — — —	18 876,6 9 029,6 1 355,1 6 200,9 2 291,0	146 000	105 561
16	Fischauctions- u. Packhalle am Fischereihafen in Geestemünde	"	95 96	"		9273,8	—	7,50	—	i. M. E. = 3,78	2,50	—	69 553,5	433 000	519 887
17	Offene Güterhalle am Westka d. Handels-hafens in Geestemünde	"	96 97	Hoebel (Geestemünde)	—	1297,8	—	6,78	—	i. M. 6,43	—	—	8799,1	33 000	30 337

b) Theilweise zwei-

e) Zweigeschossige

B. Maschinen- und

C. Schuppen.

D. Offene

13			14		15	16	17	18					19
Kosten d. Hauptgebäudes, ausschl. d. Bauleitungskosten, einschl. des in Sp. 14 aufgeführten Kostenbetrages			Kosten der					Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
			Heizungsanlage		Nebengebäude	Nebenanlagen	Bauleitung	Grundmauern	Mauern	Ansichten	Dächer	Decken	
			im ganzen	für 100 cbm beheizten Raumes									
im ganzen	für 1		im ganzen										
M	qm	cbm	M	M	M	M	M						
geschossige Bauten.													
17 846	134,8	13,5	566 <i>(Kachel- und eiserne Oefen)</i>	130,4	1846 <i>(Stallgebäude und Abtritt)</i>	—	1205 <i>(6,1%)</i>	Bruchsteine und Ziegel	Ziegel	Ziegelrohbau	Falzziegel	K. gewölbt, sonst Balkendecken	—
Bauten.													
16 472 1 060 <i>(künstliche Gründung)</i>	120,2	11,8	600 *)	—	4180	5115	1342 <i>(5,0%)</i>	Ziegel	"	"	Ziegelkronendach	"	Künstliche Gründung: 30 cm starke Betonsohle auf Sandschüttung. 2 Dienstwohnungen. Das Nebengebäude enthält einen Dambalkenraum, 2 Wachtstuben, Ställe und Abtritte. Wie vor.
18 594 970 <i>(künstliche Gründung)</i>	135,3	14,2	600	—	5474	3690	—	"	"	"	"	"	Wie vor.
33 437	230,1	19,4	875 <i>(eiserne Oefen)</i>	—	1708 <i>(Stallgebäude)</i>	2046	—	"	"	"	englischer Schiefer auf Schalung	"	1. = Dienstwohnung.
38 726	199,8	16,6	962 <i>(Kachel- und eiserne Oefen)</i>	97,9	—	1433	559 <i>(1,4%)</i>	Sandbruchsteine, Innenwände Ziegel	Ziegel	{ Putzbau, Gesimse, Thür- u. Fenstereinfassungen sowie Abdeckungen Sandstein	deutscher Schiefer auf Schalung	"	Wie vor.
Kesselhäuser.													
40 372 3 752 <i>(künstliche Gründung)</i>	113,4	12,8	—	—	—	—	—	Ziegel	"	Ziegelrohbau	Doppel-pappdach	sichtbarer Dachverband	Künstliche Gründung: Sandschüttung.
C. Schuppen.													
7 246	21,1	5,4	—	—	—	—	—	"	Fachwerk	Bretterbekleidung	"	—	—
105 561	39,6	5,1	570	—	—	—	—	"	Fachwerk m. theils einseit., theils zweiseit. Bretterbekleidung u. Kalktorfausfüllung	Sockel Ziegelrohbau, sonst Bretterbekleidung	"	Ueber den Diensträumen Balkendecken, sonst sichtbarer Dachverband	—
361 541 158 346 <i>(künstliche Gründung)</i>	39,0	5,2	—	—	—	—	—	"	Sockel Ziegel, sonst Fachwerk	Ziegelrohbau bezw. Bretterbekleidung	"	Balkendecken auf Unterzügen und Stielen	Künstliche Gründung: Pfahlrost, Betonbankette und Pfeiler mit Bögen.
Güterhallen.													
30 337	23,4	3,4	—	—	—	—	—	"	Ueberdachung auf eisernen Säulen	Wellblech	sichtbarer Dachverband	—	—

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11	12	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a.	b.	c.			dem Anschlag.	der Ausführung
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. Ob.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)	Höhen der einzelnen Geschosse	Höhenzuschlag für d. ausgeb. Dachgeschofs usw.	Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 u. 8)	Gesamtkosten der Bauanlage nach	der Baul.-Kosten	der Ausführung (Spalte 13, 15 u. 16), ausschl.	
<p>Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:</p> <p><i>ab</i> = Abtritt, <i>f</i> = Flur, <i>hs</i> = Haushälterin, Wirtschafterin, <i>ax</i> = Arbeits-, Amtszimmer, <i>g</i> = Gesinde-, Mädchenstube, <i>jv</i> = Jungvieh, <i>bk</i> = Backstube (-ofen), <i>ge</i> = Geräte, <i>k</i> = Küche,</p>															
1	Oberförsterei Jesberg	Cassel	96 97	v. d. Bercken (Homburg)	 Im K.: wk (bk), rk, g; E. sieh die Abbildung; im D.: 3 st, hs, g.	253,1	253,1	8,20	2,70	3,60	0,60	1,30	2075,4	40 100	38 300
2	Neuhäusel	Wiesbaden	96 97	Filbry (Montabaur)	 Im K.: wk (bk), r, rk, g; E. sieh die Abbildung; im D.: 4 st.	265,7	265,7	8,60	2,70	3,60	1,20	1,30	2285,0	41 900	41 900
3	Chausseehaus bei Wiesbaden	"	96 97	Helbig (Wiesbaden)	Wie vor.	265,7	265,7	8,80	2,70	3,60	1,00	1,10	2338,2	43 900	44 460
4	Schulitz	Bromberg	96 97	v. Busse (Bromberg)	"	265,7	265,7	8,60	2,70	3,60	1,20	1,30	2285,0	33 845	33 845
5	Obornik	Posen	96 97	Runge (Obornik)	"	265,7	265,7	8,70	2,85	3,60	1,15	1,30	2311,6	42 083	34 785
6	Unterlüfs	Lüneburg	96 97	Lucas (Celle)	"	267,9	267,9	8,16	2,78	3,60	0,80	1,60	2186,1	39 946	38 388
7	Warnen	Gumbinnen	96 97	Junghann (Goldap)	Im wesentlichen wie Nr. 2.	291,8	291,8	8,82	2,82	3,60	1,00	1,40	2373,7	41 000	38 218
8	Rominten	"	96 97	"	Im K.: hs, ml; im D.: rk, sonst wie Nr. 2.	305,3	305,3	9,27	2,97	3,60	1,80	1,00	2830,1	88 400	77 862
9	Nemonien	Königsberg	96 97	Nolte (Labiau)	 Im U.: k, rk, az, wt, s, vr, ml, g; E. sieh die Abbildung; im D.: 3 st.	198,9	—	11,15	—	{U.=3,10 E.=3,60	1,65	1,00	2217,8	40 240	36 890
10	Krausenhof	Marienwerder	96 97	Büttner (Marienwerder)	Im K.: wk (bk), r, rk, ml, g, ge; E. wie Nr. 2; — im I.: 4 st, ab.	265,7 178,7 87,0	265,7 178,7 87,0	— 9,84 8,44	2,70	{E.=3,60 (I.=3,20)	(2,00)	—	2492,7	28 500	26 063
11	Kosten	"	96 97	Schiele u. Petersen (Neumark W/Pr.)	 Im K.: wk, bk, g; E. sieh die Abbildung; I. = E.; im D.: st, rk.	188,4	188,4	10,80	2,60	{E.=3,60 I.=3,60	0,50	0,50	2034,7	35 282	32 807

XV. Forsthaus-
A. Ober-
a) Eingeschos-

b) Theilweise zwei-

c) Zweigeschos-

13			14		15	16	17	18	19					20					
Kosten													Bau- leitungs- kosten	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
der einzelnen Baulichkeiten usw., ausschl. der Bauleitungskosten, einschl. des in Spalte 14 aufgeführten Kostenbetrages			der Heizungsanlage		des Abtritts	der Nebenanlagen	Werth der Hand- und Spanndienste (in den Summen der Sp. 12, 13, 15 u. 16 enth.)	Grundmauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken							
im ganzen	für 1		im ganzen	für 100 cbm beheizten Raumes															
	qm	cbm			M	M													

bauten.
förestereien.
sige Bauten.

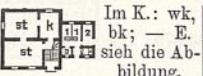
ka = Kammer,
ks = Kuhstall,
ml = Milchstube,
pd = Pferdestall,
r = Rollkammer,
rk = Räucher-kammer,
s = Speisekammer,
sn = Schweinestall,
st = Stube,
te = Tenne,
v = Vorraum,
vr = Vorräthe,
wk = Waschküche,
wt = Warteraum,
zs = Ziegenstall.

23 740 7 700 (Wirth-schaftsgeb.)	93,8 41,1	11,4 9,1	1106 (Kachel- und eiserne Oefen)	145,4	—	6860	—	—	Bruchsteine, Innenwände Ziegel	Ziegel	Ziegelrohbau, Sohlbänke Sandstein	Falzziegel	K.gewölbt, sonst Balkendecken	Nebenanlagen: 3610 M für Einebnung, 2860 " " Umwehrung, 390 " " den Brunnen.
27 964 8 524 (wie vor)	105,2 49,6	12,2 8,1	1005 (wie vor)	114,8	578	4834	—	—	"	"	"	deutscher Schiefer auf Schalung	"	Nebenanlagen: 1101 M für Einebnung, 909 " " Pflasterung, 854 " " Umwehrung, 270 " " die Dunggrube, 1700 " " den Brunnen mit Pumpe.
30 979 8 394 (wie vor)	116,8 50,0	13,2 9,6	1001 (wie vor)	117	—	5087	—	—	"	"	"	"	"	Nebenanlagen: 1441 M für Einebnung, 1117 " " Umwehrung, 1000 " " Entwässerung, 379 " " den Holzstall, 814 " " d. Dungstätte, 336 " " Insgemein.
25 457 3 116 (Stallgebäude)	95,8 62,3	11,1 12,5	1353 *)	154,5	—	5272	—	—	Ban-kette Feldsteine, sonst Ziegel	"	"	Ziegelkronendach	"	—
22 000 6 550 (wie vor)	82,8 36,0	9,5 6,6	782	89,8	200	1885	—	—	"	"	"	"	"	Nebenanlagen: 1215 M für Umwehrung, 400 " " den Kesselbrunnen, 270 " " den Gerätheschuppen.
4 150 (Scheune)	24,1	5,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
28 187 6 554 (Wirth-schaftsgeb.)	105,2 32,6	12,9 7,5	1594	—	—	3647	—	—	"	"	"	Pfannen auf Lattung	"	Nebenanlagen: 2324 M für Umwehrung, Pflasterung usw., 1323 " " den Röhrenbrunnen (36,8 m tief).
35 903 2 130 (angebaute Veranda)	123,0 —	10,9 —	1350	154,2	—	185	—	1702 (4,5%)	"	"	"	"	"	—
45 569 13 496 (Stallgebäude)	149,3 58,4	16,1 11,3	1585	—	626 (Abtritt u. Dunggrube)	5460	—	3109 (4,0%)	"	"	Sockel Ziegelrohbau, sonst Schurzholzverkleidung	deutscher Schiefer auf Schalung	K. z. Th. gewölbt, sonst Balkendecken	Nebenanlagen: 1908 M für Einebnung, 300 " " Pflasterung, 382 " " Umwehrung, 2760 " " Be- und Entwässerung, 150 " " 3 Jauchesammler.
9 402 (Scheune)	34,4	5,4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
2 930 (Remise)	48,8	10,2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
379 (Hunde-zwinger)	33,8	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
27 230 7 182 (Künstliche Gründung: Pfahlrost)	136,9	12,8	1016	—	—	2478	—	—	Feldsteine	"	Ziegelrohbau	Pfannen auf Schalung	U. z. Th. gewölbt, sonst Balkendecken	Nebenanlagen: 2178 M für Einebnung, 300 " " Umwehrung.
geschossige Bauten.														
25 413 650 (angebaute Veranda)	95,6	10,2	1055	111,4	—	—	—	—	Ban-kette Feldsteine, sonst Ziegel	"	"	Doppel-pappdach	K.gewölbt, sonst Balkendecken	—
sige Bauten.														
21 458 5 990 (Stallgebäude)	114,4 32,6	10,5 5,9	975	—	224	1458	—	—	Feldsteine u. Ziegel	"	"	Ziegelkronendach	"	Normalentwurf. Nebenanlagen: 541 M für Umwehrung, 136 " " die Dunggrube, 781 " " den Brunnen (10 m tief).
3 677 (Scheune)	20,4	2,8	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist. durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10			11		12	13			
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung		Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten						Bemerkungen	
			von	bis					dem Anschlag	der Ausführung (Spalte 10 u. 12)	der einzelnen Baulichkeiten, einschl. des in Sp. 11 aufgeführten Kostenbetrages		d. Heizungsanlage		des Abtritts	der Nebenanlagen		
											im ganzen	für 1	im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes				
																		qm
M	M	M	M	M	M	M	M											
B. Förstereien.																		
a) Anlagen mit getrenntem Wohn- und Wirtschaftsgebäude (Wohnhaus eingeschossig).																		
12	Försterei Gerswalde	Königsberg	96	97	Gareis (Mohrungen)		123,5	787,1	11 500	9 572	9 572	77,5	12,2	440 *)	188,8	—	—	Normalentwurf. Ziegelrohbau mit Pfannendach.
13	Graskau	"	96	97	Ehrhardt (Allenstein)	Wie vor.	123,5	787,1	11 800	9 575	9 575	77,5	12,2	430	152,4	—	—	Wie vor.
14	Ossau	Danzig	96	97	Nolte (Pr. Stargard)	"	123,5	787,1	13 000	11 264	11 264	91,2	14,3	435	185,5	—	—	"
15	Kienbruch	"	96	97	Schultefs (Carthaus)	"	123,5	787,1	23 400	20 761	10 779 5 349 (Stallgebäude) 3 110 (Scheune)	87,3 48,5	13,6 10,1	410	174,4	278	1245	"
16	Neuhof	"	96	97	Nolte (Pr. Stargard)	"	124,5	793,2	21 310	20 676	11 408 5 600 (Stallgebäude) 3 282 (Scheune)	91,6 50,8	14,4 10,6	424	180,8	240	146	"
17	Roeske	Marienwerder	96	97	Klemm (Schlochau)	"	123,5	787,1	11 000	10 395	10 395	84,2	13,2	400	170,6	—	—	"
18	Ziegenbruch	"	96	97	Bucher (Strasburg W/Pr.)	"	123,5	787,1	20 960	18 520	9 700 3 908 (Stallgebäude) 2 632 (Scheune)	78,5 35,4	12,3 5,4	403	172,2	226	2054	"
19	Grüneiche	"	96	97	"	"	123,5	787,1	21 550	18 143	9 838 3 823 (Stallgebäude) 2 517 (Scheune)	79,7 34,7	12,5 5,3	380	162,4	233	1732	"
20	Neulfiefs	"	96	97	Schramke und Böhnert (Schwetz)	"	123,5	810,6	21 660	18 350	9 412 4 413 (Stallgebäude) 3 136 (Scheune)	76,2 40,0	11,6 8,4	355	151,7	90	1299	"
21	Rheinsberg-Glienicke	Potsdam	96	97	Wichgraf (Neuruppin)	"	123,5	784,3	12 100	12 098	10 929	88,5	14,0	383	163,3	—	1169	Ziegelrohbau mit Ziegeltkronendach.
22	Neuendorf	"	96	97	Koehler (Brandenburg a. H.)	"	123,5	787,1	11 150	8 920	8 920	72,2	11,3	350	149,3	—	—	Wie vor.
23	Liepe	"	96	97	Mund (Angermünde)	"	123,5	787,1	11 700	9 806	9 806	79,4	12,5	357	152,2	—	—	"
24	Nafsenheide	"	96	97	Jaffé (Berlin I)	"	123,5	787,1	12 300	11 566	11 566	93,8	14,7	400	170,5	—	—	"

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13						
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung		Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche	Rauminhalt	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten						Bemerkungen	
			von	bis					dem Anschlag	der Ausführung (Spalte 10 u. 12)	der einzelnen Baulichkeiten, einschl. des in Sp. 11 aufgeführten Kostenbetrages		d. Heizungsanlage		des Abtritts	der Nebenanlagen		
											im ganzen	für 1		im ganzen				f. 100 cbm beheizt. Raumes
												qm	cbm					
25	Försterei Rohrbruch	Frankfurt a. O.	96	97	Mettke (Arnswalde)	Wie Nr. 12.	123,5	783,4	10 290	8 848	8 848	71,6	11,3	365 *)	155,7	—	—	Ziegelrohbau mit Ziegelspliehdach.
26	Mitteninne	Posen	96	97	Runge (Obornik)	Wie vor.	123,5	787,1	20 256	18 822	9 380 4 806 (Stallgebäude) 3 096 (Scheune)	76,0 43,6 26,5	11,9 9,1 5,1	275	117,3	200	1340	Wie bei Nr. 24.
27	Gr.-Neudorf	Bromberg	96	97	v. Bulse (Bromberg)	"	123,5	787,1	12 000	11 828	11 828	95,8	15,0	505	215,4	—	—	Wie vor.
28	Elsendorf	"	96	97	"	"	123,5	787,1	12 000	11 992	11 992	97,1	15,2	505	215,4	—	—	"
29	Stöwen	"	96	97	Graeve (Oxarnikau)	"	123,5	787,1	21 400	19 153	9 274 5 092 (Stallgebäude) 3 191 (Scheune)	75,1 46,2 26,4	11,8 9,7 5,2	405	172,7	236	1360	"
30	Buckowgrund	Breslau	96	97	Lamy (Brieg)	"	123,5	787,1	19 000	16 002	8 128 4 071 (Stallgebäude) 2 693 (Scheune)	65,8 36,9 23,0	10,3 7,7 4,4	373	163,3	199	911	"
31	Sowade	Oppeln	97	97	Ulrich (Carlsruhe O/S.)	"	123,5	787,1	20 290	18 285	8 940 4 375 (Stallgebäude) 2 763 (Scheune)	72,4 39,7 23,6	11,4 8,3 4,5	400 (Kachel- und eiserne Oefen)	170,6	2207		"
32	Annarode I	Merseburg	96	97	Jellinghaus (Sangerhausen)	"	123,5	801,9	11 300	9 834	9 834	79,6	12,3	469 (wie vor)	193,3	—	—	"
33	Wippershain	Cassel	96	97	Momm (Hersfeld)	"	123,5	787,1	18 300	17 492	10 730 4 856 (Wirtschaftsgebäude)	86,9 48,9	13,6 7,6	340 (wie vor)	145,0	153	1750	Ziegelrohbau mit Falzziegeldach.
34	Blankenau	"	96	97	Hoffmann (Fulda)	"	123,5	787,1	19 300	18 230	10 980 5 160 (Wirtschaftsgebäude mit Abtrittsbanu)	88,9 53,0	13,9 8,8	352 (wie vor)	150,1	—	2090	Ziegelrohbau mit Patentziegeldach.
b) Anlagen mit zusammenhängendem Wohn- und Wirtschaftsgebäude.																		
1) Wohnhaus eingeschossig.																		
35	Hochscheid	Trier	96	97	Wilkins (Trier)		256,4	1666,9	25 950	25 755	23 693	92,4	14,2	250 (eiserne Oefen)	97,2	—	2062	Ziegelputzbau mit deutschem Schieferdach.
2) Wohnhaus zweigeschossig.																		
36	Wöhle	Hildesheim	95	98	Hensel (Hildesheim II)		113,8	1557,2	13 650	12 502	9 724 8 504 (Wohnhaus allein) 1 220 (Wirtschaftsgebäude allein)	85,4 98,8 44,1	10,3 10,5 9,3	268 (Kachelöfen mit eisern. Untersatz)	106,8	—	2778	Ziegelrohbau mit Pfannendach.

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16							
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau-beamten und des Bau-kreises	Grundriss nebst Beischrift	Be-baute Grund-fläche qm	Rau-minhalt cbm	An-zahl der Woh-nun-gen	Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten						Werth der Führen (in den Summen d. Spalt. 10, 11, 13 u. 14 enth.)	Bemerkungen				
									dem An-schlage	der Aus-führung (Sp. 11, 13 u. 14)	des Hauptgebäudes, einschl. des in Sp. 12 aufgeführten Kostenbetrages		d.Heizungs-anlage		der				im gan-zen	f. 100 cbm be-heizt. Rau-mes	Ne-ben-ge-bäude	Ne-ben-an-lagen
											für 1		im gan-zen	f. 100 cbm be-heizt. Rau-mes								
											qm	cbm			Woh-nung							

Zur Bezeichnung der einzelnen Räume in den Grundrissen und Beischriften dienen nachstehende Abkürzungen:

- ab = Abtritt,
- fr = Fremdenstall,
- iv = Inspectorwohnung,
- ml = Milchstube,
- ss = Stellmacherei,
- ass = Assistent,
- fs = Futterschacht,
- jv = Jungvieh,
- os = Ochsenstall,
- te = Tenne, Futtertenne,
- ax = Arbeitszimmer,
- fst = Fohlenstall,
- k = Küche,
- ks = Kuhstall,
- v = Vorräum, Vor-zimmer,
- bb = Butterberei-tungsraum,
- fv = Federviehstall,
- ka = Kammer,
- kt = Kartoffelniederlage
- pd = Pferde-stall,
- va = Vorarbeiter, Statt-halter,
- bk = Backstube, (-ofen),
- g = Gesinde-, Mädchen-, Knechtstube,
- kb = Kälberstall,
- lg = Lagerraum,
- s = Speisekammer,
- bn = Banse,
- ge = Geräthe,
- ke = Keller,
- ma = Maschinenraum,
- rs = Remise,
- br = Brennmaterialien,
- gü = Gärraum,
- kh = Kesselhaus,
- mai = Maischraum,
- sdr = Sieder-raum,
- vbg = Verbindungsgang,
- bx = Box,
- ge = Gesinde-Elz-zimmer,
- gk = Geschirrkammer,
- sfs = Scharf-stall,
- vk = Viehküche,
- db = Dachboden,
- h = Hof,
- sk = Sattelkammer,
- vr = Vorräthe,
- df = Durchfahrt,
- hd = Handwerker,
- sl = Saal,
- vs = Viehstall,
- ex = Elz-zimmer,
- hf = Hefenkammer,
- sm = Schrotmühle,
- vst = Versteigerungssaal,
- f = Flur,
- hk = Häckselkammer,
- sn = Schweinestall,
- w = Wohnung,
- fk = Futterkammer,
- hs = Haushälterin, Wirtschafterin,
- sp = Speicher, Schütt-boden,
- wb = Wasserbehälter,
- wk = Waschküche,
- st = Stube,
- wv = Werkstatt.

XVI. Landwirtschaftliche Bauten.

A. Arbeiterwohnhäuser.*)

a) Wohnhäuser für 3 Familien (eingeschossig).

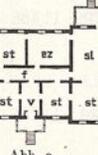
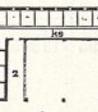
1	Dreifamilienhaus auf der Domäne Grenzlin	Stral-sund	96	97	Behrndt (Stral-sund)		196,0	1182,8	3	11 590	11 155	11 040	56,3	9,3	3680,0	225	145,6	—	115 (Pflasterung)	—	Ziegelrohbau mit Doppelpappdach.
2	Desgl. Waldau	Brom-berg	96	97	Heinrich (Mogilno)		177,7	1086,8	3	18 047	18 046	11 745	66,1	10,8	3915,0	300 (Ofen mit Kocheinrichtung und Kochherde)	—	6054 (Stallgebäude) 247 (Abtritt)	—	1242 (10,6%) (nur f. d. Hauptgebäude)	Wie vor.
b) Wohnhäuser für 4 Familien (eingeschossig).																					
3	Vierfamilienhaus auf der Domäne Kraschen	Bres-lau	96	97	Kirchner (Wohlau)		242,9	999,7	4	13 157	12 026	11 589	47,7	11,6	2897,3	228	112,6	343 (Abtritt)	94 (Umweh-rung)	992 (8,2%)	Ziegelrohbau mit Ziegelskronendach.
4	Desgl. auf dem Dom.-Vorwerk Skorischau	"	97	97	Gaedcke (Oels)	Wie vor; im D.: 4 ka.	242,9	1102,8	4	13 150	13 303	13 094	53,9	11,9	3273,5	280	138,3	209 (wie vor)	—	1220 (9,2%)	Wie vor.
5	Desgl. auf der Dom. Rothschloß	"	96	97	Stephany (Reichenbach)	Wie vor.	243,9	1203,9	4	13 480	12 777	12 777	52,4	10,6	3194,3	240	118,5	—	—	1480 (11,6%)	Ziegelputzb. mit Ziegelskronendach.
6	Desgl. Bodland	Oppeln	97	97	Hiller (Kreuzburg)	"	240,3	1108,0	4	12 500	11 894	11 894	49,5	10,7	2973,5	320	158,0	—	—	945 (7,9%)	Ziegelroh. m. Ziegelskronend.
7	Desgl. Tschapel	"	97	97	"	"	240,3	1108,0	4	12 500	11 894	11 894	49,5	10,7	2973,5	320	158,0	—	—	945 (7,9%)	Wie vor.
8	Desgl. auf dem Dom.-Vorwerk Schäferei Petersdorf	Königs-berg	97	97	Leithold (Wehlau)	 Im D.: 4 rk.	232,0	1110,6	4	18 050	16 422	13 471	58,1	12,1	3367,8	300	124,0	2951 (Stallgebäude, Anbau)	—	1850 (11,3%)	Ziegelrohbau mit verschaltem Pfannendach.
9	Insthaus auf der Domäne Neuendorf	"	97	97	Schultz (Königsberg II)	Im D.: 4 ka, 4 rk; sonst wie vor.	232,9	1130,7	4	14 500	14 499	14 499	62,3	12,8	3624,8	200	92,2	—	—	1600 (11,0%)	Wie vor.
10	2 Insthäuser (zusammen) auf der Dom. Röbel	Gum-binnen	97	97	Dannen-berg (Lyck)	Wie Nr 8.	434,6	1841,6	8	34 237	33 679	28 458	65,5	15,5	3557,3	720	160,4	4630 (Stallgebäude) 171 (Abtritt)	420 (Pflasterung)	5682 (16,9%)	"

*) Der Raumersparnis wegen folgen die Pächterwohnhäuser nach den Arbeiterwohnhäusern.

**) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

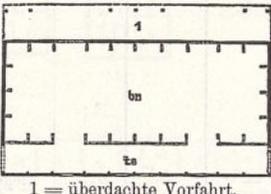
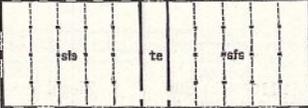
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10		11				12		13	14	15	16										
									Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau beamten und des Baukreises	Grundriß nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche qm	Rauminhalt cbm					Anzahl der Wohnungen	Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten				Werth der Führen (in den Summen d. Spalt. 10, 11, 13 u. 14 enth.)	Bemerkungen	
																						dem Anschlag	der Ausführung (Sp. 11, 13 u. 14)	des Hauptgebäudes, einschl. des in Sp. 12 aufgeführten Kostenbetrages		d. Heizungsanlage				der
																								im ganzen	für 1 Wohnung	im ganzen	f. 100 cbm beheizt. Raumes			
M	M	M	qm	cbm	M	M	M	M	M	M	M	M	M																	
11	Vierfamilienhaus auf der Domäne Schnittken	Gumbinnen	96 97	Strohn (Sensbury)	Wie Nr. 9.	240,3	1503,3	4	17 020	16 198	13 448	56,0	8,9	3467,0	280 *	135,1	2550 (Wirtschaftsgebäude) 100 (Abtritt)	100 (Pflasterung)	1719 (10,6%)	Ziegelrohbau mit Doppelpappdach.										
12	Desgl. Wendemark	Potsdam	96 97	Mund (Angermünde)	"	236,7	1529,3	4	14 700	14 660	14 660	61,9	9,6	3665,0	404	114,2	—	—	1320 (9,0%)	Wie vor.										
13	Desgl. Kl.-Wubiser	Frankfurt a. O.	95 97	v. Rutkowski (Königsberg N/M.)	Wie Nr. 8.	207,4	1346,3	4	11 980	12 342	12 117	58,4	9,0	3029,3	260	117,7	175 (Abtritt)	50 (Ein-ebnung)	1050 (8,5%)	"										
14	Desgl. Wittstock	"	97 97	Richter (Königsberg N/M.)	"	210,0	950,6	4	12 550	12 610	12 347 263 (Abbruchsarbeiten)	58,8	13,0	3086,8	260	113,0	—	—	1250 (10,1%)	Ziegelrohbau mit Ziegelnenddach.										
15	Desgl. auf dem Schäfergehöft der Domäne Rampitz	"	97 97	Müller (Guben)	"	210,0	990,4	4	11 900	11 900	11 900	56,7	12,0	2975,0	264	125,4	—	—	—	Wie vor.										
16	Desgl. auf der Domäne Döhlitz	Stettin	97 97	Johl (Stargard)	Wie Nr. 9.	240,3	1478,9	4	14 115	14 127	14 127	58,8	9,6	3531,8	270	133,3	—	—	—	Ziegelrohbau mit Doppelpappdach.										
17	Desgl. auf dem Domänen-Vorwerk Primentdorf	Posen	97 97	Tophof (Wollstein)	Wie Nr. 8.	217,5	896,6	4	13 430	13 386	10 372	47,7	11,6	2593,0	320	129,9	2571 (Stallgebäude) 209 (Abtritt)	234 (Abessnierbrunnen)	1524 (11,4%)	Ziegelrohbau mit Falzziegeldach.										
18	Desgl. Preußenhof	"	95 95	Stocks (Samter)	"	223,4	916,8	4	11 593	11 438	11 438	51,2	12,5	2859,5	180 (Ziegelöfen)	73,1	—	—	1788 (15,6%)	Wie vor.										
19	Desgl. auf der Domäne Mühlingen	"	97 97	Bauer u. Runge (Obornik)	"	223,4	916,8	4	14 140	14 141	11 296	50,5	12,3	2824,0	180 (wie vor)	73,1	2559 (Stallgebäude) 285 (Abtritt)	—	1864 (16,5%) (nur für das Hauptgebäude)	Ziegelrohbau mit Ziegelnenddach.										
20	2 Vierfamilienhäuser (zusammen) auf der Domäne Joachimsfeld	"	96 97	Hirt (Posen)	"	408,3	1766,3	8	20 200	20 200	20 200	49,5	11,4	2525,0	300	123,5	—	—	—	Wie vor.										
21	1 desgl. auf der Domäne Kl.-Bertung	Königsberg	97 97	Ehrhardt (Allenstein)	"	234,6	1445,3	4	15 150	15 146	13 056	55,7	9,0	3264,0	200	94,3	2090 (Stallgebäude)	—	—	—	Ziegelrohbau mit Doppelpappdach.									
										<p>c) Wohnhäuser für 6 Familien (eingeschossig).</p>																				
22	Sechsfamilienhaus auf dem kathol. Pfarrgehöft Schwarzenau	Marienwerder	97 97	Schiele u. Petersen (Neumark W/Pr.)	"	318,6	1274,4	6	14 000	13 295	13 295	41,7	10,4	2216,8	420	108,9	—	—	1504 (11,3%)	Ziegelroh m. verschaltem Pfannendach.										

*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

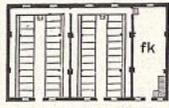
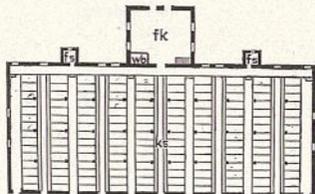
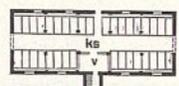
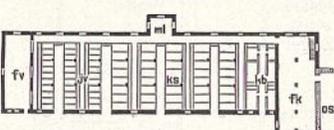
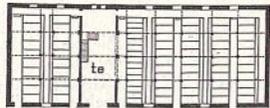
1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11
						Bebaute Grundfläche	Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellerschle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern, einschl. d. Höhenzuschl. (Spalte 10)		Höhen der einzelnen Geschosse				
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regie-rungs-Bezirk	Zeit der Aus-füh-rung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundrifs nebst Beischrift	im Erd-ge-schofs	davon unter-kellert	m	a. des Kellers	b. des Erd-geschosses usw.	c. des Drem-pels	m	cbm
						qm	qm		m	m	m		
23	Anbau am Pächter-wohnhaue auf d. Domäne Saalau	Gumbinnen	97	Wichert (Insterburg)	 Im D.: iw, 2 ka.	110,9 109,4 1,5	110,9 109,4 1,5	— 8,04 7,40	2,98	3,66	—	1,40	890,7
24	Wohnhaus für den Pächter d. fiscalischen Hausmühle in Pr. Eylau	Königsberg	97	Brickenstein (Zölz)	 Im K.: wk, r; E. sieh die Abbildung; im D.: 2 st, g, ka, rk.	138,4	138,4	10,10	2,50	3,50	2,40	1,60	1397,8
25	Pächterwohn-h. a. d. katholisch. Pfarrei Gr. - Louk	Marien-werder	96 97	Schramke u. Böhnert (Schwetz)	 az = Zimmer des Pfarrers; im D.: st, rk.	157,7 49,5 108,2	108,2 — 108,2	— 6,30 6,22	2,32	3,10	—	0,40	984,9
26	Desgl. auf dem Pachtgute Rietherwerder	Stettin	97	Krone (Anklam)	 Im K.: wk, g, rk, bk; E. sieh die Abbildung; im D.: 2 st, 3 ka.	180,0	180,0	8,85	2,50	3,10	2,00	1,00	1413,0
27	Beamtenwohn-h. a. d. Sitz-vorwerk d. Domäne Skorischau	Breslau	96 97	Gaedcke (Oels)	 Im D.: st, g, 2 ka, rk.	240,8 11,7 229,1	11,7 — 11,7	— 5,75 5,80	2,40	3,33	—	1,00	1396,1
28	Pächter-wohnhaus auf d. Domäne Landschafts-polder	Aurich	96 97	Otto (Leer)	 E. u. U. sieh d. Abbildung a bezw. b; D. = 2 Schütt-böden.	287,9 167,6 120,3	— — —	— 7,14 3,65	—	{ U. = 2,14 E. = 3,60 (3,90)	1,20	—	1635,8
29	Desgl. Lassentin	Stralsund	96 97	Behrndt (Stralsund)	 E. u. U. sieh die Abbildung a bezw. b; im I.: 4 st; — im D.: rk.	384,8 173,7 207,8 3,3	— — — —	9,10 10,75 3,23	—	{ U. = 2,72 E. = 3,80 (I. = 3,09)	1,70 (1,10)	(0,80)	3825,2
30	Mühlenpächter-wohnhaus auf d. Domäne Steuerwald	Hildesheim		Knipping (Hildesheim)	 Im I.: 2 st, 3 ka.	173,0 146,5 26,5	26,5 — 26,5	— 8,55 3,90	2,65	{ E. = 3,50 I. = 3,50	—	—	1355,9
31	Pächter-wohnhaus auf d. Domäne Seehausen	Bromberg	96 97	Adams (Wongrowitz)	 Im K.: k, wk, bk, ml, hs, g, bb, wrk; E. sieh die Abbildung; im I.: 7 st, 2 ka.	260,4	260,4	10,60	2,93	{ E. = 3,75 I. = 3,10	—	—	2760,2
32	Desgl. Tiemannsegge	Aurich	97	Hennicke (Wilhelms-haven)	 1 = fk, 2 = vbg, 3 = ka; D. des Wohngeb. = sp.	765,9 36,9 36,9 138,7 590,3	36,9 36,9 — — —	4,85 4,30 3,15	1,90	3,60	0,15	—	2634,8 775,4 1859,4

12		13			14		15	16	17	18	19					20	
Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten								Werth der Föhren (in den Summen d. Spalten 12, 13, 15 und 16 enth.)	Bau-leitungs-kosten	Baustoffe und Herstellungsart der					Bemerkungen
dem An-schlage, ein-schließl. der Bau-leitungskosten	der Aus-führung (Spalte 13, 15 u. 16), aus-schließl. der Bau-leitungskosten	des Hauptgebäudes, ausschl. d. Bauleitungs-kosten, einschl. des in Spalte 14 aufgeführten Kostenbetrages			d. Heizungs-anlage		des Ab-tritts	der Neben-an-lagen	Grund-mauern			Mauern	An-sichten	Dächer	Decken		
		im ganzen	für 1		im ganzen	für 100 cbm beheiz-ten Rau-meres											
M	M	M	qm	cbm			M	M	M	M	M	M	M	M	M		
wohnhäuser.																	
sige Bauten.																	
11 350	10 955	10 611	95,7	11,9	420 *)	133,8	—	344	1371 (12,5%)	—	Feld-steine	Ziegel	Putzbau	Pfannen auf Schalung	K.gewölbt, sonst Balken-decken	—	
16 400	14 751	11 052 3 103 (Stallgebäude)	79,9 32,0	7,9 8,0	360	118,8	—	596	—	1062 (7,2%)	Ban-kette Feld-steine, sonst Ziegel	"	Ziegel-rohbau	Doppel-pappdach	"	—	
12 700	10 689	10 124	64,2	10,3	375	142,0	—	565	1335 (12,5%)	—	Feld-steine und Ziegel	"	"	Ziegel-kronen-dach	"	—	
27 500	26 300	12 900 12 900 (Stallgebäude)	71,7 29,8	9,1 4,4	483	118,6	—	500	400 (1,5%)	—	Ziegel	Ziegel	"	Doppel-pappdach	"	—	
14 550	14 214	14 006	58,2	10,0	575	102,9	208	—	1350 (9,5%)	—	"	"	"	Ziegel-kronen-dach	"	—	
23 480	23 305	23 305	80,9	14,2	225 (eiserne Regulir-Füllöfen)	60,4	—	—	—	839 (3,6%)	"	"	"	Pfannen auf Lattung	Balken-decken	—	
geschossige Bauten.																	
39 500	39 500	39 219	101,9	10,3	1506	98,0	—	281	—	—	Ban-kette Feld-steine, sonst Ziegel	Ziegel	"	Doppel-pappdach	2 Küchen im U. und Räucher.k.gewölbt, sonst Balken-decken	—	
sige Bauten.																	
14 300	13 979	13 979	80,8	10,3	421 (Fliesenöfen mit eis. Untersatz)	93,9	—	—	—	—	Kalk-bruch-steine	"	"	Pfannen auf Schalung	K.gewölbt, sonst Balken-decken	—	
28 500	36 025	36 025	138,3	13,0	2060	—	—	—	2250 (6,2%)	—	Bruch-steine, Innen-wände Ziegel	"	Putzbau, Thür-, Fenster-u. Eck-einfas-sungen Ziegel-rohbau, Sockel hammerr. bearb. Bruch-steine	Falz-ziegel	"	—	
Wohn- und Wirtschaftsgebäude.																	
24 000	26 733	26 477 256 (Abbruchs-arbeiten)	34,6	10,0	85 (eiserne Öfen)	62,0	—	—	2110 (7,9%)	896 (3,4%)	Ziegel	Ziegel-rohbau	Pfannen auf Lattung	"	—		

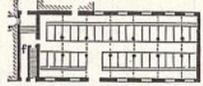
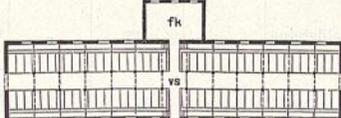
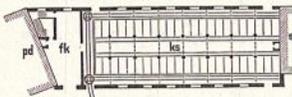
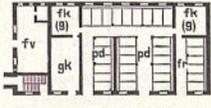
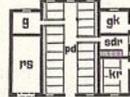
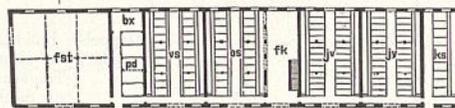
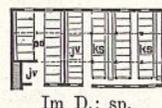
*) Die Heizung erfolgt überall, wenn nichts anderes bemerkt ist, durch Kachelöfen.

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11			
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Bau- beamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	Bebaute Grundfläche		Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern	Höhen der einzelnen Geschosse			Gesamt-raum-inhalt des Gebäudes (Spalte 7 und 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutz-einheiten
						im Erd- ge- schoßs	davon unter- kellert		a. des Kellers	b. des Erd- geschosses usw.	c. des Drem- pels		
						qm	qm	m	m	m	m	cbm	
											C. Scheunen.		
											a) Fachwerk-		
											1. Offenes		
33	Feldscheune auf der Domäne Ummendorf	Magdeburg	97	Heller (Neuhaldensleben)	—	1200,0	—	8,23	—	7,40	—	9876,0	8900 (cbm nutzbar. Bansenraum)
											2. Fachwerk mit		
34	Scheune auf der Domäne Augustenhof	Posen	95	Stocks (Samter)	2 Quertennen.	455,2	—	7,73	—	7,03	—	3518,7	2375 (wie vor)
35	Desgl. Augustenhof	"	97	Hauptner (Samter)	Wie vor.	503,0	—	7,63	—	7,03	—	3837,9	2680 (wie vor)
36	Desgl. Bischwalde	Marienwerder	97	Petersen (Neumark)	"	644,0	—	7,05	—	6,75	—	4752,7	2750 (wie vor)
37	Desgl. Schönfliefs	"	97	Morin (Thorn)	"	675,1	—	8,05	—	7,50	—	5677,6	4700 (wie vor)
38	Feldscheune auf der Domäne Liechtenburg	Merseburg	97	de Ball (Torgau)	—	864,0	—	7,88	—	7,30	—	6808,3	4500 (wie vor)
39	Scheune auf der Domäne Griewe	Marienwerder	96 97	Rambeau (Culm)	2 Quertennen.	1010,5	—	8,18	—	7,50	—	8265,9	7100 (wie vor)
40	Desgl. auf dem Domänen-Vorwerk Rettig	Merseburg	97	(Bluhm) (Wittenberg)	—	1167,7	—	8,53	—	8,00	—	9960,3	9500 (wie vor)
											3. Fachwerk mit		
41	Desgl. auf der Domäne Ferdinandshof	Frankfurt a/O.	97	Richter (Königsberg N/M.)	2 Quertennen.	492,8 87,9 404,9	87,9 87,9 —	— 8,75 8,30	2,40	8,30 (6,30)	—	4129,8	3200 (wie vor und 77,0 qm nutzbar. Kellerfläche)
42	Desgl. Marienrode	Cassel	96 97	v. d. Bercken (Homberg)		893,4	—	7,25	—	6,75	—	6476,9	4500 (cbm nutzbar. Bansenraum)
						1 = überdachte Vorfahrt.							
43	Desgl. Flemendorf	Stralsund	96 97	Behrndt (Stralsund)	—	925,8	—	8,07	—	7,63	—	7471,2	7100 (wie vor)
											b) Massive		
44	Desgl. auf dem Domänen-Vorwerk Strumin	Posen	97	Freude (Wreschen)		713,8	—	8,25	—	4,96	2,64	5888,9	4400 (wie vor)
											D. Speicher.		
45	Speicher auf der Domäne Nischwitz	Bromberg	97	(Küntzel) (Inowrazlaw)	 I. u. D. = sp.	264,2	—	8,56	—	{ E. = 2,58 I. = 2,58	2,30	2261,6	655 (qm Schüttfläche)
											E. Schaf-		
											(Mit Balken-		
46	Schafstall auf der Domäne Gr.-Zastrow	Stralsund	97	Schwieger (Greifswald)	 Im D.: sp.	880,3	—	9,80	—	4,00	4,80	8226,9	1050 (Schafe)

12		13				14	15	16	17							18
Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten				des Hauptgebäudes, ausschl. der Bauleitungskosten	Werth d. Fuhrn (in den in Sp. 12, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Kosten der Bauleitung	Baustoffe und Herstellungsart der							Bemerkungen
dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Spalte 13 u. 14), ausschließl. der Bauleitungskosten	für 1			der Nebenanlagen				Grundmauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken	Fußböden	Krippen	
M	M	M	qm	cbm	Nutzeinheit	M	M	M								
C. Scheunen.																
scheunen.																
Fachwerk.																
12430	12426	12426	10,4	1,3	1,4	—	1130 (9,1%)	—	Bruchsteine	Fachwerk	Fachwerk	Doppelpappdach	—	—	—	—
Bretterbekleidung.																
10290	10052	10052	22,1	2,9	4,2	—	1054 (10,5%)	—	Feldsteine	"	Bretterbekleidung	"	—	Tennen Lehm-schlag	—	—
10250	9884	9884	19,6	2,6	3,7	—	1000 (10,1%)	—	"	"	"	—	"		—	—
10500	8916	8916	13,8	1,9	3,2	—	663 (7,4%)	—	"	"	"	Pappdach	—	"	—	Die Grundmauern sind alt.
13500	13500	13500	20,0	2,4	2,9	—	1386 (10,3%)	—	"	"	"	Doppelpappdach	—	"	—	—
11500	8464	8464	9,8	1,2	1,9	—	—	456 (5,4%)	Bruchsteine und Ziegel	"	"	"	—	—	—	Die Scheune wurde von Gefangenen der Strafanstalt in Lichtenburg ausgeführt.
18900	17551	17551	17,4	2,1	2,5	—	1960 (11,2%)	151 (0,9%)	Bankette Feldsteine, sonst Ziegel	"	"	"	—	Tennen Lehm-schlag	—	—
18100	17870	17870	15,3	1,8	1,9	—	1350 (7,6%)	—	Bruchsteine	"	"	"	—	—	—	—
Ausmauerung.																
12600	12236	12236	24,8	3,0	3,8	—	902 (7,5%)	—	Ziegel	Ziegelfachwerk	gefugtes Ziegelfachwerk	"	K. Balkendecke	Tennen Lehm-schlag	—	Die Grundmauern sind alt. Blitzableiter 319 M.
17500	17400	17400	19,5	2,7	3,9	—	—	600 (3,4%)	Bruchsteine	"	"	"	—	"	—	—
17847	17202	16983	18,3	2,3	2,4	219 (Nebenanlagen)	496 (2,9%)	—	Feldsteine	"	desgl., im ober. Theile Bretterbekleidung	"	—	—	—	—
Scheunen.																
13280	13164	13164	18,4	2,2	3,0	—	728 (5,5%)	—	Bankette Feldsteine, sonst Ziegel	Ziegel	Ziegelrohbau	"	—	Tennen Lehm-schlag	—	—
D. Speicher.																
15600	15885	15885	60,1	7,0	24,3	—	2398 (15,1%)	—	Bruchsteine	"	"	"	Balkendecken auf Unterzügen und Doppelstielen	Dielung	—	—
ställe.																
decken.)																
27650	27406	27199	30,9	3,2	25,9	207	2410 (8,8%)	—	"	"	{ E. Ziegelrohbau, D. Bretterbekleidung	"	{ Balkendecken a. Unterzügen u. Stielen	{ Futtertenne Lehm-schlag, Ställe unbefestigt, D. Lehmestrich	—	—
															Lüftungsschote.	

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11			
						Bebaute Grundfläche			Gesamthöhe des Gebäudes bezw. einzelner Gebäudeth. v. d. O.-K. d. Fundam., od. d. Kellersohle, b. z. O.-K. d. Umfassungsmauern	Höhen der einzelnen Geschosse				Gesamtinhalt des Gebäudes (Spalte 7 und 8)	Anzahl und Bezeichnung der Nutzeinheiten	
						im Erdgeschoss	davon unterkellert			a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.					c. des Dremfels
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	cbm					
47	Rindviehstall auf dem Pfarrgehöft in Wargen	Königsberg	97 97	Schultz (Königsberg II)	 Im D.: sp.	372,4	—	4,74	—	3,24	1,00	1756,2	F. Rind- a) Ställe mit 40 (Rinder)			
48	Desgl. auf der Domäne Waldau	"	97 97	Plachetka u. Leidich (Königsberg V)	Mittlere Futterkammer, daneben je 4 Standreihen.	637,1	—	7,70	—	3,80	3,00	4905,7	88 (wie vor)			
49	Desgl. Königshorst	Potsdam	97 97	Poltrock (Potsdam)	 Im D.: sp.	1064,7 963,6 89,8 11,3	—	— 7,40 6,40 7,15	—	4,10	2,80	7786,2	150 (wie vor)			
50	Desgl. Kehrberg	Stettin	97 97	Baske (Pyritz)	Wie Nr. 47.	498,1	—	7,40	—	4,00	2,40	3685,9	60 (wie vor)			
51	Desgl. Liepen	"	96 97	Tesmer (Demmin)	Im wesentlichen wie Nr. 47.	747,4 671,8 75,6	75,6 75,6	— 7,60 9,37	2,50	3,77	3,10	5814,1	83 (wie vor)			
52	Desgl. Deutschhof	Posen	96 97	Dahms (Ostrowo)	"	532,8 432,9 80,1 19,8	80,1 80,1	— 7,20 7,95 3,40	2,25	3,95	2,45	3821,0	66 (wie vor)			
53	Desgl. Jaschine	Oppeln	96 97	Hiller (Kreuzburg)	"	639,5	—	7,70	—	3,80	3,00	4924,2	95 (wie vor)			
54	Desgl. Aerzen	Hannover	96 97	Koch (Hamel)	"	749,3 720,0 7,3 22,0	—	— 7,75 7,25 5,25	—	3,80	2,80	5748,3	98 (wie vor)			
55	Desgl. auf dem Domänen-Vorwerk Lentenau	Lüneburg	96 97	Zeuner (Harburg)	"	474,0 468,0 6,0	—	— 8,60 8,25	—	3,80	3,60	4074,3	68 (wie vor)			
56	Deputanten-viehstall auf der Domäne Pierkunowen	Gumbinnen	97 97	Molz (Loetzen)	 Im D.: sp.	258,0 231,4 6,6	—	— 4,50 6,50	—	3,70	—	1174,2	36 (wie vor)			
57	Rindviehstall a. dem Domänen-Vorwerk Wuestendorf	Breslau	97 97	Toebe (Breslau II)	Im wesentlichen wie Nr. 47.	634,5 591,2 6,5 36,8	36,8 36,8	— 7,45 7,25 2,40	2,25	4,00	2,75	4539,9	80 (wie vor)			
58	Desgl. auf der Domäne Fieneroode	Magdeburg	96 97	Zorn (Genthin)	 Im D.: sp.	669,8 653,6 11,2	—	— 6,10 5,00	—	3,33	1,35	4073,5	73 (wie vor)			
59	Desgl. Marienrode	Cassel	96 97	v. d. Bercken (Homberg)	 Im D.: g, sp.	667,4	—	7,00	—	3,80	1,70	4671,8	b) Ställe mit 79 (wie vor)			

12		13				14	15	16	17						18	
Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten					Werth d. Führen (in den in Sp. 12, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Kosten der Bauleitung	Baustoffe und Herstellungsart der						Bemerkungen	
dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Spalte 13 und 14), ausschließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgebäudes, ausschl. der Bauleitungskosten			der Nebenanlagen	Grundmauern			Mauern	Ansichten	Dächer	Decken	Fußböden	Krippen		
M	M	M	qm	cbm	Nutzeinheit	M	M	M	M	M	M	M	M			
viehställe.																
Balkendecken.																
14945	13814	13814	37,1	7,8	345,4	—	1846 (13,4%)	—	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Pfannen auf Schalung	Balkendecken auf Unterzügen und Stielen	Stall Feldst., Futtergänge Ziegel-pflaster	Ziegel mit Cementputz	Schmiedeeiserne Fenster.
24400	24400	24400	38,3	5,0	277,3	—	3016 (12,4%)	—	"	"	"	Doppel-pappdach	"	Stall Beton, sonstflachseit. Ziegel-pflaster	—	"
41472	42090	41794	39,3	5,4	278,6	296	2754 (6,5%)	—	Ziegel	"	"	"	Balkend. auf eisern. Trägern und eisern. Säulen, Futterk. gewölbt	"	glasirte Thon-schalen	—
19200	19150	19150	38,4	5,1	319,2	—	2000 (10,4%)	—	Feldsteine	"	"	"	wie Nr. 47	Cement-estrich a. Beton, sonst wie vor	"	3 Lüftungsschlothe. Schmiedeeiserne Fenster.
—	29396	29396	39,3	5,1	354,2	—	3600 (12,3%)	—	"	"	"	"	K. gewölbt, sonst wie vor	Cement-estrich a. Beton	—	Zu Spalte 11: außerdem noch 20 Kälber.
22500	25579	25292	47,4	6,6	383,2	287	—	—	"	"	"	"	"	Stall Feldstein-pflaster, sonst wie vor	—	Schmiedeeiserne Fenster. Wasserleitung im Gebäude.
22300	21242	21242	33,2	4,3	223,6	—	2099 (9,9%)	—	Ziegel	"	"	"	Balkend. auf Unterzügen u. Stielen	Stall Lehmestr., Futterk. Beton	—	4 Lüftungsschlothe.
33000	33478	33478	44,7	5,8	340,8	—	4125 (12,3%)	—	Bankette Bruchsteine, darüber Ziegel	E. Ziegel, D. Ziegelfachwerk	E. Ziegelrohbau, D. gefugtes Ziegelfachwerk	"	Balkend. a. eisern. Trägern u. eisern. Säulen	Beton	glasirte Thon-krippen	—
25300	24992	23618	49,8	5,8	347,3	1374	2750 (11,0%)	—	Ziegel	"	Ziegelrohbau	"	Balkend. auf Unterzügen u. Stielen	"	—	—
10500	10407	10256	39,3	8,7	284,9	151	1241 (11,9%)	—	Feldsteine	Ziegel	"	Pfannen auf Schalung	"	Feldstein-pflaster	Holz-krippen	3 Lüftungsschlothe. Schmiedeeiserne Fenster.
21320	23501	23501	37,0	5,2	293,8	—	2270 (9,7%)	—	Ziegel	"	"	Doppel-pappdach	Balkend. auf eisern. Trägern u. eis. Säulen	hochkant. Ziegel-pflaster	—	5 Lüftungsschlothe.
29678	29698	29698	44,3	7,3	406,8	—	2215 (7,5%)	—	Bankette Feldsteine, darüber Ziegel	"	"	Ziegelkronen-dach	"	Cement-estrich auf Beton	glasirte Thon-schalen	Lüftungsschlothe. Zu Spalte 11: außerdem noch 26 Kälber.
gewölbten Decken.																
30000	29000	29000	43,5	6,2	367,1	—	—	1000 (3,4%)	Bruchsteine	Bruchsteine u. Ziegel	Bruchsteinrohbau, Thür- u. Fenster-einfass. Ziegelrohbau	Falz-ziegel	Gewölbe zwisch. eis. Trägern a. eis. Säulen	Feldstein-pflaster	—	Lüftungsschlothe. Schmiedeeiserne Fenster.

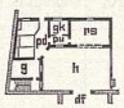
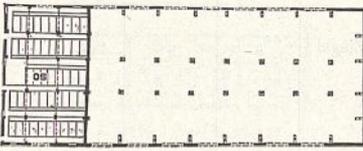
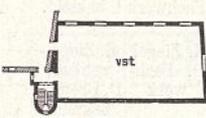
1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels		
Nr.	Bestimmung und Ort des Baues	Regierungs-Bezirk	Zeit der Ausführung von bis	Name des Baubeamten und des Baukreises	Grundriss nebst Beischrift	qm	qm	m	m	m	m	cbm	
60	Rindviehstall auf der Domäne Grosdorf	Posen	97 97	Rieck (Birnbäum)	7 Standreihen; links fk.	476,5	—	7,70	—	3,80	3,10	3669,0	56 (Rinder)
61	Desgl. Paradies	"	96 97	Voigt (Meseritz)	9 Standreihen; links fk.	741,5 728,4 13,1	—	— 7,50 7,20	—	3,93	2,90	5557,3	90 (wie vor)
62	Desgl. Kloster Posa	Merseburg	96 96	Schulz (Weisensfels)	 Im D.: sp.	313,6	—	8,80	—	4,00	3,10	2759,7	37 (wie vor)
63	Desgl. Haynsburg	"	97 97	"	Wie Nr. 48.	642,0 631,3 10,7	—	— 7,70 7,00	—	4,05	2,90	4935,9	72 (wie vor)
64	Desgl. Kaisershof	Posen	95 96	Stocks (Samter)		748,4 686,1 62,3	—	— 6,10 4,73	—	4,15	1,02	4479,9	80 (wie vor)
65	Desgl. Gronauerhof	Cassel	96 97	Becker (Hanau)	 Im D.: sp, hk.	477,4	—	7,70	—	3,65	2,85	3652,9	46 (wie vor)
66	Pferdestall auf der Domäne Döhlitz	Stettin	97 97	Johl (Stargard)	 I. = sp; — im D.: sp.	747,6 514,7 232,9	232,9	— 9,44 10,92	2,60	E. = 3,80 I. = 2,62	2,00	7402,0	33 (Pferde) 840 (qm Schüttfläche)
67	Desgl. Berthelschütz	Oppeln	97 97	Hiller (Kreuzburg)	 Im D.: sp.	278,3	—	7,40	—	3,70	2,60	2059,4	24 (Pferde)
68	Rindvieh- u. Fohlenstall a. d. Domäne Kleinhof	Königsberg	97 97	Leithold (Wehlau)	 Im D.: sp.	1120,8 1030,0 90,8	90,8	— 8,00 3,10	2,38	3,70	3,10	9066,3	110 (Rinder) 45 (Pferde)
69	Rindvieh- u. Pferdestall a. d. Pfarrgehöft in Bolleschin	Marienwerder	97 97	Bucher (Strasburg W/Pr.)	 Im D.: sp.	293,5 292,2 1,3	—	— 7,00 3,90	—	3,60	2,60	2050,5	39 (Rinder) 14 (Pferde)

G. Pferde- (Mit Balken-

H. Ställe für Rind- (Mit Balken-

12		13				14	15	16	17							18
Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten				der	Werth d. Fuhrn (in den in Sp. 12, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Kosten der Bauleitung	Baustoffe und Herstellungsart der							Bemerkungen
dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Spalte 13 und 14), ausschließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgebäudes, ausschließl. der Bauleitungskosten							Neben-	Grundmauern	Mauern	Ansichten	Dächer	Decken	Fußböden	
M	M	im ganzen	qm	cbm	Nutzeinheit	an-	M	M								
22 400	22 400	22 400	47,0	6,1	400,0	—	898 (4,0%)	—	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Doppelpappdach	Gewölbe zwischen eisernen Trägern auf eisernen Säulen	Ställe Feldsteinpflaster, Futtergänge flachs. Ziegelpfl.	glasirte Thonschalen	5 Lüftungsschlothe.
41 100	38 816	38 816	52,3	6,9	431,3	—	—	240 (0,6%)	"	"	"	"	"	Beton	—	Lüftungsschlothe.
18 409	18 589	15 790	50,4	5,7	426,7	2799	1636 (8,8%)	75 (0,4%)	Sandbruchsteine	"	"	"	"	"	glasirte Thonschalen	—
30 671	28 937	27 948	43,5	5,7	388,2	989	—	594 (2,1%)	"	Bruchsteine	E. Bruchsteinrohbau, Thür- u. Fenstereinfassungen sowie D. Ziegelrohbau	"	"	"	"	—
35 670	36 590	36 590	48,9	8,2	457,4	—	5320 (14,5%)	—	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Ziegelnondach	"	Feldsteinpflaster, D. Lehmestrich	—	Lüftungsschlothe.
28 738	25 963	23 659	49,9	6,5	514,3	2304	—	90 (0,4%)	Sandbruchsteine	"	"	Doppelpappdach	"	Beton	glasirte Thonkrippen	Wie vor.
ställe. decken.)																
24 750	33 166	33 166	44,4	4,5	—	—	3000 (9,0%)	—	Feldsteine	"	"	"	K. gewölbt, sonst Balkend., im E. auf eis. Träg. und eis. Säulen, im I. auf Unterz. u. Stielen	K. flachseit. Ziegelpfl., Ställe Feldsteinpflaster, I. u. D. Dielung	glasirte Thonschalen	4 Lüftungsschlothe. Schmiedeeis. Stallfenster. Zu Spalte 11: außerdem noch Geflügel. 2 Schüttböden.
11 600	11 736	11 736	42,2	5,7	489,0	—	1656 (14,1%)	—	Ziegel	"	"	"	Balkend. auf Unterz. u. Stielen	Ställe Bruchsteinpflaster, sonst Lehmestrich u. Ziegelpflaster	"	Lüftungsschlothe.
vieh und Pferde. decken.)																
49 500	49 165	49 165	43,9	5,4	—	—	5000 (10,2%)	—	Feldsteine	"	"	"	K. gewölbt, sonst wie vor	Fohlenstall Feldsteinpflaster, sonst Beton, D. Lehmestrich	"	8 Lüftungsschlothe. Schmiedeeiserne Fenster.
10 450	10 066	10 066	34,3	5,0	—	—	1272 (12,6%)	—	"	"	"	"	Balkend. auf Unterz. u. Stielen	Futtergänge flachseit. Ziegelpfl., sonst Feldsteinpflaster	"	3 Lüftungsschlothe. Schmiedeeiserne Fenster.

12		13				14	15	16	17							18
Gesamtkosten d. Bauanlage nach		Kosten					Werth d. Fuhren (in den in Sp. 12, 13 u. 14 angegebenen Summen enthalten)	Kosten der Bauleitung	Baustoffe und Herstellungsart der							Bemerkungen
dem Anschlag, einschließl. der Bauleitungskosten	der Ausführung (Spalte 13 und 14), ausschließl. der Bauleitungskosten	des Hauptgebäudes, ausschließl. der Bauleitungskosten			der Nebenanlagen	qm			cbm	Nutz-einheit	Grundmauern	Mauern	An-sichten	Dächer	Decken	
M	M	im ganzen	M	M	M		M	M								M
18 826	17 650	17 650	42,5	6,6	—	—	3090 (17,5%)	—	Feldsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	Ziegelkronendach	Balkend. a. Unterz. und Stielen	—	—	—
14 500	11 635	11 635	36,6	5,5	—	—	—	—	"	"	"	Doppelpappdach	"	E. Feldsteinpflaster, D. th. Lehmestrich, th. Dielung	glasierte Thonschalen	Lüftungsschloße. Zu Sp. 11: außerdem noch 6 Stück Jungvieh.
16 010	15 895	15 895	39,2	5,2	—	—	1400 (8,9%)	—	Ziegel	"	"	"	"	E. th. Feldstein-, th. flachs. Ziegelpfl., D. Lehmestr., Schüttb. Dielung	"	3 Lüftungsschloße. Schmiedeeiserne Stallfenster.
ställe. decken.)																
17 600	17 500	17 200	47,3	7,1	—	300	1720 (9,8%)	—	Feldsteine	"	"	"	K. gew., E. Balkend., z. Th. a. eis. Träg. u. Ziegelpfeilern	K. flachs. Ziegelpfl., E. Beton, D. Lehmestrich	"	Schmiedeeiserne Fenster.
12 002	11 622	11 622	50,8	13,2	—	—	2380 (20,5%)	—	"	"	"	Pfannen auf Schalung	Futterk. gewölbt, sonst wie vor	Beton	"	Lüftungsschloße.
12 000	12 050	12 010	43,1	7,4	85,9	40	1470 (12,2%)	—	Bankette Feldsteine, darüber Ziegel	"	"	Doppelpappdach	Balkend. a. Unterz. u. Stielen, Futterk. gewölbt	E. Beton, D. Lehmestrich	"	Schmiedeeiserne Fenster.
dene Thiergattungen. decken.)																
15 500	13 190	13 190	40,8	6,4	—	—	2700 (20,5%)	—	Feldsteine	"	"	Pfannen auf Schalung	Balkendecken auf Unterzügen u. Stielen	E. bezw. Sandbettung, Feldstein- u. Ziegelpflaster, D. Lehmestrich u. Dielung	—	Schmiedeeiserne Fenster.
11 300	10 080	10 080	30,0	5,0	—	—	1070 (10,6%)	—	"	Ziegel, D. theilw. Fachwerk	Ziegelrohbau, D. theilw. Bretterbekleid.	Doppelpappdach	"	Feldstein- bezw. hochk. Ziegelpfl.	—	Lüftungsschloße.
10 000	9 437	9 437	39,2	5,8	—	—	1326 (14,1%)	—	"	E. Ziegel, D. Fachwerk	E. Ziegelrohbau, D. Bretterbekleid.	"	"	E. Feldstein-, flachs. u. hochk. Ziegelpfl., D. Lehmestr. u. Dielung	—	Im D. z. Th. Schüttboden.
Wirtschaftsräumen und Scheune.																
12 650	12 223	12 123	39,3	5,5	—	100 (Abtritt)	850 (7,0%)	450 (3,7%)	Ziegel	Ziegel	Ziegelrohbau	"	Balkendecken, z. Th. a. eis. Trägern u. eis. Säulen	Stall Sandbettung, Wohnung Dielung, D. Lehmestrich	—	Lüftungsschloße.
12 500	11 633	11 119 300 (künstliche Gründung: Sand-schüttung)	32,8	5,7	—	214	692 (5,9%)	—	Feldsteine	Ziegelfachwerk	gefugtes Ziegelfachwerk	"	Balkend. a. Unterz. u. Stielen	E. th. Ziegelpflaster u. Lehmestr., th. unbefest., D. Dielung	—	Lüftungsschloße. Gufseiserne Fenster. Schüttboden.
12 800	12 539	11 906	44,2	7,9	—	633	—	—	Kalkbruchsteine	Ziegel	Ziegelrohbau	"	K. gew., sonst Balkend., theilw. a. eis. Träg. u. eis. Säulen	E. Bohlen-Diel., Feldstein- u. Ziegelpfl., z. Th. unbefestigt, I. Dielung	—	—

1	2	3	4	5	6	7		8	9			10	11
						Bebaute Grundfläche			Höhen der einzelnen Geschosse				
						im Erdgeschoss	davon unterkellert		a. des Kellers	b. des Erdgeschosses usw.	c. des Dremfels		
qm	qm	m	m	m	cbm								
82	Pferdestall für die Regierungs-Präsidential-Wohnung in Köln	Köln	96 97	Natorp (Köln)		113,8	—	5,90	—	4,00	0,30	671,4	3 (Pferde)
83	Ochsenstall nebst Scheune auf der Domäne Schlanstedt	Magdeburg	97 97	Hagemann (Halberstadt)		1192,5	—	8,45	—	3,00	4,65	10 076,6	50 (Ochsen) 7710 (cbm nutzbar, Bansenraum)
M. Gewerbliche													
a) Brennereien.													
84	Brennerei auf der Domäne Schönwalde	Stettin	97 97	Krone (Anklam)		361,3 234,8 59,1 67,4	221,3 221,3	— 11,07 3,80 3,60	2,84	{ E. = 3,80 (I. = 4,43) (3,90)	—	3066,5	—
	a) Gebäude	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	b) Schornstein	—	—	—	Im K.: lg; E. sieh die Abbildung; I. = ma, w.	—	—	20,00	—	—	—	—	—
85	Desgl. Seelhausen	Bromberg	97 97	Adams (Wongrowitz)		467,9 153,5 68,2 19,6 52,0 35,9 46,5 20,2 72,0	329,2 153,5 68,2 19,6 52,0 35,9	— 10,02 10,42 9,10 3,07 4,07 4,30 2,20 5,30	2,80 (3,20)	{ E. = 4,00 (5,00) (4,25) (3,50) (I. = 3,80) (2,71) (3,00)	—	3358,8	—
	a) Gebäude	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	b) Schornstein	—	—	—	Im K.: lg; E. sieh die Abbildung; I. = w, hd; im D.: sp.	—	—	26,80	—	—	—	—	—
86	Domänenfiscalischer Weinkeller und Versteigerungssaal in Rüdesheim	Wiesbaden	96 97	Stock (Rüdesheim)		320,5 298,9 14,7 6,9	320,5 298,9 14,7 6,9	— 12,05 17,33 8,35	4,75	{ E. = 7,26 (3,50) (I. = 5,22)	—	3917,1	—
b) Kellereien usw.													
XVII. Gestüts-													
(Wohn-													
1	Vierfamilienhaus auf dem Hauptgestüt-Vorwerk Trakehnen	Gumbinnen	96 97	Hohenberg (Stallupönen)	Wie Tabelle XVI, Nr. 8.	227,0 184,6 37,8 4,6	184,6 184,6	— 5,19 6,86 4,26	2,19	3,00	—	1237,0	4 (Wohnungen)
2	Desgl. auf dem Landgestüt Gnesen	Bromberg	97 97	Wesnig (Gnesen)	Wie vor.	227,0 201,9 25,1	149,8 149,8	— 6,95 6,02	2,19	2,76	2,00	1554,3	4 (wie vor)
3	Achtfamilienhaus auf dem Landgestüt Leubus	Breslau	97 97	Wosch (Neumarkt)	"	243,0	243,0	10,70	2,20	{ E. = 3,10 (I. = 3,10)	2,30	2600,1	8 (wie vor)

12		13					14	15	16	17							18
Gesamtkosten d. Bauanlage nach dem An- schlage, ein- schließl. der Bau- leitungskosten		Kosten des Hauptgebüdes, a.usschl. der Bauleitungskosten					der Neben- an- lagen	Werth d. Föhren (in den in Sp. 12, 13 u. 14 an- gegebenenen Summen enthalten)	Kosten der Bau- leit- ung	Baustoffe und Herstellungsart der							Bemerkungen
<i>M</i>	<i>M</i>	im ganzen	für 1			qm				cbm	Nutz- ein- heit	Grund- mauern	Mauern	An- sichten	Dächer	Decken	
<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>		<i>M</i>	<i>M</i>									
11 000	13 196	12 004	105,5	17,9	—	1192	—	—	Ziegel	Ziegel	Putzbau, Sockel, Ecken, Thür- und Fenster- einfass. Ziegelroh- bau mit Verblend- steinen	deutscher Schiefer auf Schalung	Stall gew., sonst Balken- decken	E.Klinker- pflaster u. Beton	—	129 <i>M</i> für Gas- u. Wasser- leitung. — 2 eiserne Oefen.	
23 050	22 499	22 499	18,9	2,2	—	—	—	—	Bruch- steine	Ziegel- fachwerk	gefugtes Ziegel- fachwerk	Doppel- papp- dach	Stall Balkend. auf Unter- zügen und Stielen	—	—	—	
Anlagen.																	
a) Brennerien.																	
27 300	29 000	—	—	—	—	—	2300	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	24 338	24 338	67,4	7,9	—	3800	(7,9%)	—	Feld- steine	Ziegel	Ziegel- rohbau	Doppel- papp- dach	K. u. E. gew., I. th. sichtbarer Dachverb., th. Balken- decken	Beton	—	—	—
—	862	862	43,1	—	—	—	—	—	"	"	"	—	—	—	—	—	—
35 900	37 700	—	—	—	—	—	3570	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	35 100	35 100	75,0	10,5	—	—	(9,5%)	—	Feld- steine	Ziegel	Ziegel- rohbau	theils Ziegel- kronen-, theils Doppel- pappdach	K. u. E. gewölbt, I. Balken- decken	K. Beton m. Cement- estrich, E. Asphalt, I. Dielung	—	—	—
—	2 600	2 600	97,0	—	—	—	—	—	"	"	"	—	—	—	—	—	—
b) Kellereien usw.																	
53 000	54 208	51 030 3 178 (innere Einricht.)	158,5	13,0	—	—	—	2519	Bruch- steine	"	Putzbau, Thür- und Fenster- einfass., Gesimse u. Abdeckun- gen Werkstein	deutscher Schiefer auf Schalung	K. gew., sonst Balken- decken	K. Beton m. Cement- estrich, D. Lehm- estrich, sonst Asphalt auf Beton	—	Treppe: Basaltlava freitragend.	
bauten.																	
häuser.)																	
15 800	16 010	15 400	67,8	12,4	3850,0	610	rd. 500	—	Ziegel, Bankette Feld- steine	"	Ziegel- rohbau	Pfannen auf Schalung	"	theils Dielung, theils flachseit. Ziegelpfl.	—	—	
17 650	16 415	14 831	65,3	9,5	3707,8	1584	—	—	Feld- steine	"	"	Doppel- pappdach	"	"	—	—	—
27 100	27 093	21 361	87,9	8,2	2670,1	2216	—	—	Bruch- steine	"	"	"	K., Flure u. Küchen gewölbt, sonst Balken- decken	K. flach- seitiges Ziegel- pflaster, sonst Dielung	—	Treppen: im E. Granit frei- tragend, im I. Holz.	

Tabelle D.

Gesamtausführungskosten der in vorstehenden Tabellen mitgetheilten Bauausführungen nach Gebäudegattungen und Regierungs-Bezirken zusammengestellt.

Regierungs-Bezirk	I. Kirchen	II. Pfarr- häuser	III. Elemen- tarschulen	IV. Höhere Schulen	V. Semi- nare, Alum- nate usw.	VI. Turn- hallen	VII. Gebäude für akademi- schen u. Fach- unter- richt	VIII. Gebäude für Kunst und Wissen- schaft	IX. Gebäude für techn- ische und gewerb- liche Zwecke	X. Gebäude für gesund- heitliche Zwecke	XI. Ministe- rial-,Re- gierungs- gebäude usw.	XII. Geschäfts- gebäude f. Gerichte nebst den dazu gehör. Gefäng- nissen	XIII. Gefäng- nisse und Straf- anstalten	XIV. Steuer- amts- gebäude	XV. Forst- haus- bauten	XVI. Land- wirth- schaft- liche Bauten	XVII. Gestüts- bauten	XVIII. Hoch- bauten a. d. Ge- biete der Wasser- bauver- waltung	Zusammen
	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>	<i>M</i>
Königsberg . . .	210 371	71 995	200 045	—	—	—	—	—	—	—	—	163 138	55 179	—	56 037	178 887	—	7 246	942 898
Gumbinnen . . .	50 964	—	299 510	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	116 080	82 861	16 010	—	565 425
Danzig	108 997	—	158 263	—	—	—	—	—	—	—	—	161 199	—	—	52 701	—	—	15 047	496 207
Marienwerder . .	40 930	31 082	168 211	—	396 386	—	—	—	—	—	—	106 198	—	26 297	124 278	96 147	—	15 732	1 005 261
Berlin	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	372 363	1 002 759	—	—	—	—	—	—	1 375 122
Potsdam	80 997	79 200	71 428	—	—	—	—	—	—	—	—	87 470	—	—	42 390	56 750	—	—	418 235
Frankfurt a/O. . .	—	19 904	85 594	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	8 848	49 088	—	—	163 434
Stettin	20 917	—	92 154	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	151 139	—	—	264 210
Köslin	42 481	—	81 257	—	—	—	—	—	—	—	—	67 129	—	—	—	9 437	—	—	200 304
Stralsund	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	106 896	—	—	106 896
Posen	68 849	69 001	566 232	—	—	23 846	—	—	—	—	—	—	—	2 193 212	—	53 607	233 300	15 600	3 223 647
Bromberg	123 791	—	109 657	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	28 544	76 818	119 391	16 415	38 896	513 512
Breslau	10 746	—	104 801	—	—	—	263 800	—	—	—	—	90 220	—	—	16 002	91 716	27 093	55 055	659 433
Liegnitz	—	14 100	55 317	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	12 833	—	—	—	—	82 250
Oppeln	—	—	304 652	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	12 990	18 285	69 305	—	—	405 232
Magdeburg	13 932	19 615	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	64 623	—	—	98 170
Merseburg	69 240	43 751	66 533	—	—	—	45 880	—	—	—	—	62 328	—	27 707	9 834	73 860	—	19 692	418 825
Erfurt	—	—	56 997	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	56 997
Schleswig	84 015	—	18 442	—	—	—	48 821	—	—	—	—	83 849	—	12 338	—	—	—	—	247 465
Hannover	—	—	—	—	—	—	52 355	—	—	—	—	72 727	—	—	—	33 478	—	—	158 560
Hildesheim	50 190	—	14 481	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	12 502	13 979	—	—	91 152
Lüneburg	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	38 388	24 992	—	—	63 380
Stade	—	—	79 781	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	12 223	—	791 397	883 401
Osnabrück	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	122 113	—	—	—	—	—	—	122 113
Aurich	65 785	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	44 364	—	—	—	50 033	—	14 237	174 424
Münster	—	—	70 721	—	—	50 673	75 645	—	—	—	—	172 799	75 170	—	—	—	—	—	445 008
Minden	—	—	60 977	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	60 977
Arnsberg	106 577	—	113 184	—	—	—	—	—	—	—	—	68 979	—	—	—	—	—	—	288 740
Cassel	107 875	38 457	85 668	—	—	—	35 947	—	—	—	—	89 586	—	—	74 022	72 363	—	—	503 918
Wiesbaden	49 662	17 211	26 621	—	—	—	49 842	—	—	—	—	767 362	—	—	86 360	54 208	—	40 159	1 091 425
Coblenz	—	—	—	91 598	—	—	—	—	—	—	—	29 103	—	—	—	—	—	—	120 701
Düsseldorf	—	33 292	35 662	59 482	—	—	—	—	—	—	—	181 405	—	—	—	—	—	—	309 841
Köln	—	—	—	—	—	—	35 844	—	—	—	—	78 639	1 570 164	—	—	13 196	—	—	1 697 843
Trier	32 238	—	38 531	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	25 755	—	—	—	96 524
Aachen	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
Sigmaringen	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
Zusammen	1 338 557	437 608	2 964 719	151 080	396 386	74 519	608 134	—	—	—	372 363	3 451 367	3 906 558	107 876	811 907	1 657 877	59 518	1 013 061	17 351 530

Tabelle D.

Statistische Nachweisungen

über

ausgeführte Wasserbauten des preussischen Staates.

(Bearbeitet im Ministerium der öffentlichen Arbeiten.)

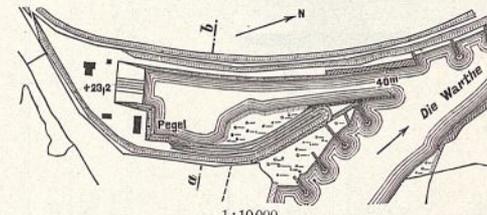
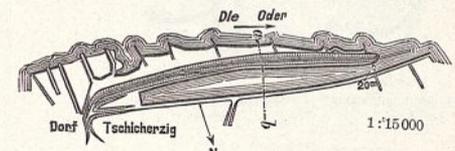
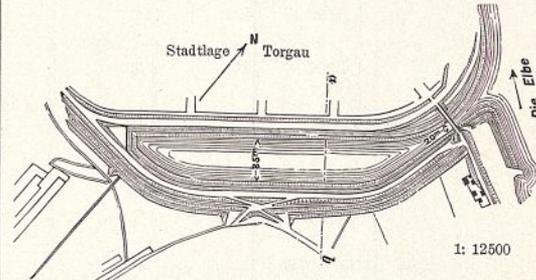
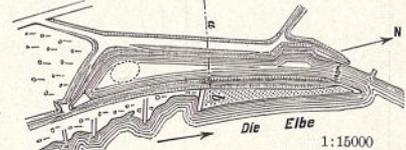
(Fortsetzung aus Heft X bis XII, Jahrgang 1900.)

Inhalt:

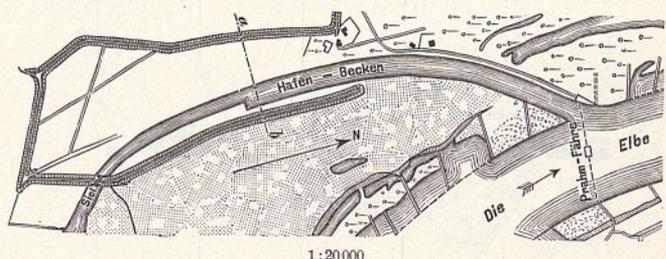
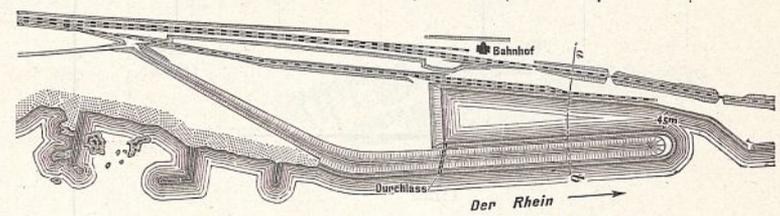
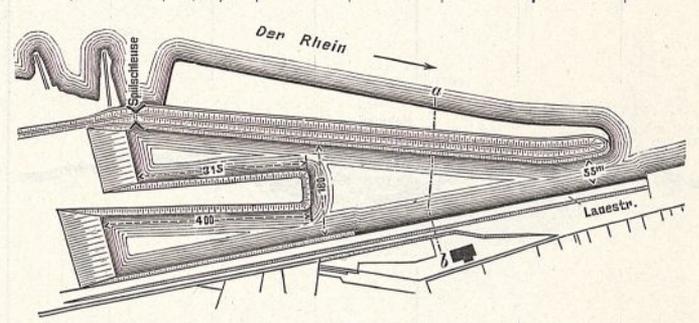
	A.	B.
	Statistik der	Statistik der
	Bauten	Bauarbeiten
	Seite	Seite
I. Häfen	32	66
XIII. Straßenbrücken,		
1. Eiserne Brücken	38	67
XV. Wehre,		
2. Bewegliche Wehre (Fortsetzung) . .	54	75
XVI. Schleusen (Fortsetzung)	56	76

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12																												
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse. Provincial-Behörde	Allgemeine Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Anzahl der unterzubringenden Fahrzeuge	Wassertiefe a) bei gewönl. Niedrigwasser, b) bei Mittelwasser m	Sohle des Hafenbeckens			Höhe der Uferfassung über der Hafensohle m	Räumlicher Inhalt des Hafenbeckens (Spalte 10 u. 11) cbm																												
							Länge m	Breite m	Grundfläche qm																														
1	Fischereihafen: Hela, Danziger Bucht. Regierung Danzig	Das Hafenbecken ist ohne Bodenaushub nur durch Anlage zweier vom Strande aus in die See vorgestreckter Molen hergestellt. Die Molen bestehen aus je 2 dicht geschlagenen unter sich verankerten Rundpfahreihen, mit der Neigung 1 : 1/2, deren Zwischenraum durch Granitfindlinge auf Faschinenunterlage ausgefüllt ist. Ueber Mittelwasser sind Blöcke aus Sandbeton von 1,5 m Höhe, 1,0 bis 2,6 m mittlerer Breite und 3 m Länge gelegt. Auf den Molen ist ein Laufsteg aus Lattenbelag angeordnet. Die mittlere Breite der Ostmole beträgt in Mittelwasserhöhe gemessen 2,75 m, die der Westmole 3,50 m. Uferbefestigungen und Umladevorrichtungen sind nicht vorhanden (Centralbl. d. Bauv. 1894, S. 452).	92 bis 93	Sand	260 bis 270 Fischereikutter	a) — b) im Mittel 2,50	am Ufer 255	im Mittel 120	30600	Molen, im Mittel 4,5	137700																												
							<p style="text-align: center;">Danziger Bucht 1:15000</p>																																
2	Kolbergermünde, Persante. Regierung Köslin	Der Hafen unmittelbar neben der Einfahrt in den Kolbergermünder Hafen ist voll aus dem Gelände ausgehoben. Die beiden Längsseiten sind durch niedrige Kaimauern auf Pfahlrostgründung, die übrigen Seiten durch gepflasterte Böschungen, Neigung 1:1 auf vorgesetzter Spundwand eingefasst. In die Böschungen sind 3 gepflasterte Aufschleppen eingelegt. Das Hafenbecken wird durch einen zungenartigen Ladesteg von 69 m Länge in 2 Theile zerlegt. Zum Festmachen der Boote sind 4 Reihen Haltepfähle, im Ganzen 49 Stück, eingeschlagen. Um ein ruhigeres Liegen der Boote bei stürmischer See zu ermöglichen, kann die Einfahrt durch einen Schwimmpfad, d. h. durch ein auf Petroleumtonnen ruhendes Floß, zeitweilig geschlossen werden, Umladevorrichtungen sind nicht vorhanden. (Zeitschrift für Bauwesen 1899, S. 79.)	95 bis 96	Dünen-sand	30 größere und 70 kleinere Fischerboote	a) — b) 2,0	im Mittel 87	60	5220	3,2	16700																												
							<p style="text-align: center;">Die Persante 1:8000</p>																																
3	Umschlags- und Sicherheitshafen: Cosel, Oder. Ober-Präsidium Breslau	Der Hafen ist aus dem vollen Gelände ausgehoben. Von den geplanten 3 Hafenbecken ist anschlagsmäßig nur das Becken I und ein Theil des Beckens II hergestellt. Die Ufer sind durch Böschungspflaster in der Neigung 1:1 befestigt. An der südwestlichen Seite des Beckens I ist eine 200 m lange Kaimauer mit Krahn- und Ladegleisen hergestellt, auch sind auf dieser Seite 6 Kohlenlagerplätze von zusammen 16500 qm Grundfläche mit Ladebühnen und Laderrutschen angelegt, während auf der gegenüberliegenden Seite 6 mit Zufuhr- und Aufstellungsgleisen ausgestattete Kohlenkipper angeordnet sind. Neben dem Hafen ist ein besonderer Aufstellungsbahnhof angelegt, welcher an den Bahnhof Cosel-Kandrzin angeschlossen ist. Sonstige Umschlagsvorrichtungen, Dienstgebäude usw. s. Spalte 24 Bem. 3. (Näheres und Abbildungen s. Zeitschr. für Bauw. 1896, S. 367).	92 bis 94	Kiesiger Sand	90 größere Fahrzeuge oder 210 kleinere Oderkähne	a) — b) 2,64 (Normalstau)	600	50	30000	7,8	549900																												
							<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="3">Becken I:</td> <td></td> </tr> <tr> <td>200</td> <td>50</td> <td>10000</td> <td></td> </tr> <tr> <td colspan="3">Wendeplatz:</td> <td></td> </tr> <tr> <td>200</td> <td>100</td> <td>20000</td> <td></td> </tr> <tr> <td colspan="3">Hafeneinfahrt:</td> <td></td> </tr> <tr> <td>420</td> <td>25</td> <td>10500</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>70500</td> <td></td> </tr> </table>					Becken I:				200	50	10000		Wendeplatz:				200	100	20000		Hafeneinfahrt:				420	25	10500				70500	
Becken I:																																							
200	50	10000																																					
Wendeplatz:																																							
200	100	20000																																					
Hafeneinfahrt:																																							
420	25	10500																																					
		70500																																					
4	Cassel, Fulda. Regierung Cassel	Das Hafenbecken ist voll aus dem Gelände ausgehoben. Die im allgemeinen mit der Neigung 1:1 angelegten Hafentböschungen sind theils abgeplastert, theils mit Rasen befestigt. Auf der östlichen Hafenseite ist eine 114 m lange Kaimauer im Anschluß an eine 24 m lange Trockenmauer hergestellt. Vor der Kaimauer ist die Hafensohle in einer Breite von 30 m um 0,7 m vertieft. Umschlagsvorrichtungen, Dienstgebäude usw. s. Spalte 24. Außerhalb des Hafens ist neben der Einfahrt ein kleiner Helling für die Ausbesserung der fiskalischen Fahrzeuge angelegt. Das längs der Kaimauer liegende Lagerhaus gehört der Stadt Cassel. Die Hafengleise sind durch eine 1 km lange Verbindungsbahn an den Bahnhof Bettenhausen der Cassel-Waldkappeler Nebenbahn angeschlossen. (Näheres u. Abbildungen s. Zeitschr. f. Bauw. 1899, S. 401.)	93 bis 98	Sandiger Lehm, Kies und grober Sand	50 Weserkähne	a) — b) 1,48 (Normalstau)	295	60	17700	7,0	144725																												
							<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="3">Das Hafenbecken:</td> <td></td> </tr> <tr> <td>85</td> <td>35</td> <td>2975</td> <td></td> </tr> <tr> <td colspan="3">Die Hafeneinfahrt:</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>20675</td> <td></td> </tr> </table>					Das Hafenbecken:				85	35	2975		Die Hafeneinfahrt:						20675													
Das Hafenbecken:																																							
85	35	2975																																					
Die Hafeneinfahrt:																																							
		20675																																					

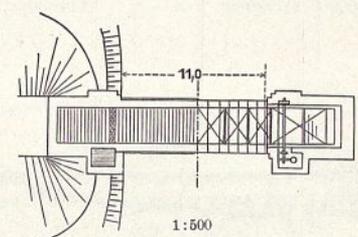
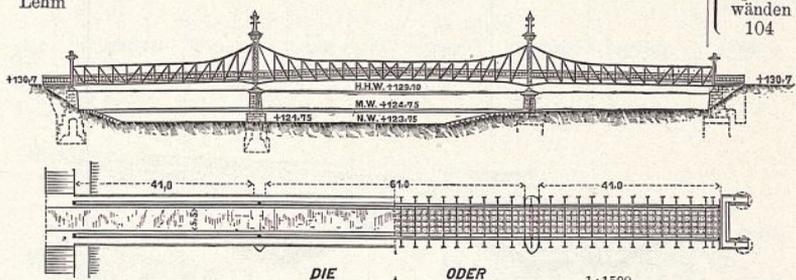
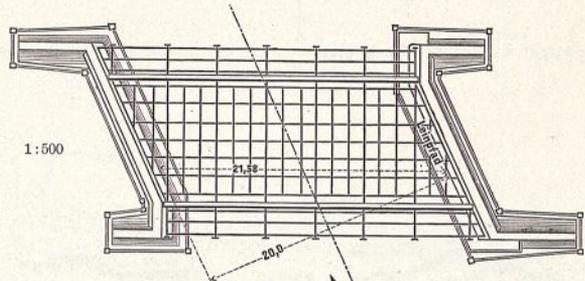
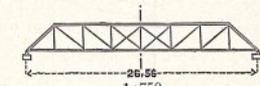
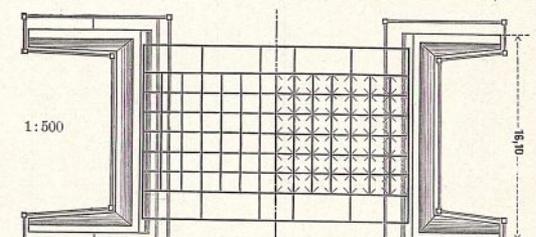
13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24
Nutzbare Uferlänge m	Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n				Einheitskosten des Hafenbeckens			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des Hafenbeckens und seiner Einfassungen	der zugehörigen Bauanlagen	unter Ins-gemein	1 cbm Beckenraum (Spalte 12 u. 17)	1 qm Grundfläche (Spalte 10 u. 17)	1 m nutzbare Uferlänge (Spalte 13 u. 17)		
	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
480 (Molen)	180000	180000	—	152000	—	28000	1,10	5,0	316,7 für 1 m Mole	Verhältnismäßig hohe Anschlag- und Ausführungskosten infolge Abgelegenheit der Baustelle.	1) Erworben sind 64,1 ha. 2) Erworben sind: 742 a für den Hafen und 67 a für die Verbindungsbahn, außerdem wurden 208 a vom Domänenfiscus unentgeltlich abgetreten. 3) Darunter die Kosten der elektrischen Beleuchtung mit 98000 M, des Dienst- und Beamten-Wohngebäudes mit 41000 M und des Krahnenschuppens mit 2500 M, ferner f. 6 Kohlenkipper m. 194200 M, 6 Brückenwaagen m. 10800 M, 6 Ladebühnen mit 5400 M, 3 Laderutschen mit 3000 M und 3 Dampfkräne von je 3 t Tragkraft mit 34500 M
275 (ohne den Ladesteg)	54800	54740	—	41710	2260	10770 ⁵⁾	2,50	8,0	151,7	—	4) Darunter die Kosten für die Hafenmeisterwohnung mit 10760 M, die Krahnwärterwohnung und Schmiede mit 16013 M, das Zollbeamtenhaus mit 25720 M, der Helling mit 8000 M, 1 fahrbarer Dampfkrane von 2,5 t Tragkraft mit 11855 M und 1 feststehender Dampfkrane von 10 t Tragkraft mit 11215 M.
2000	2639000	2489000	249000 ¹⁾	701000	1317000 ³⁾	222000	1,27	9,9	350,0	—	5) Darunter 5100 M für Beschaffung einer neuen Dampf-ramme.
640	Der Hafen selbst: 457000 452500 Die Verbindungsbahn: 122000 114900		76300 ²⁾ 41300 ²⁾	202500	133320 ⁴⁾	40380	1,40	9,8	316,4	—	[Bahnkörper usw. 73600 M]

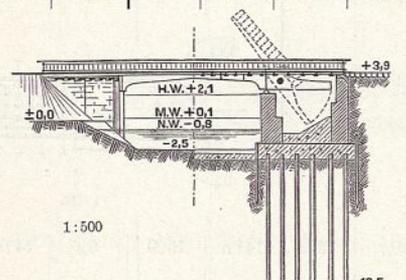
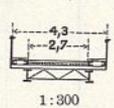
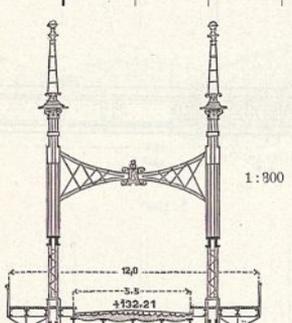
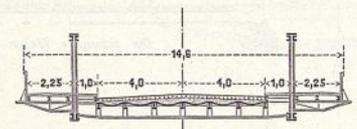
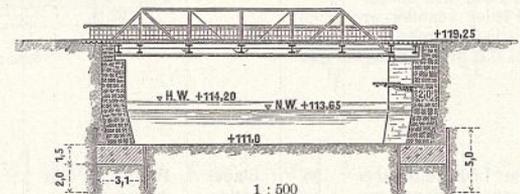
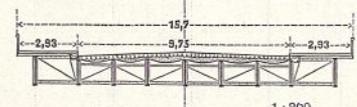
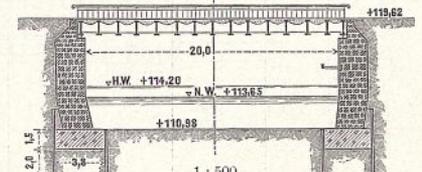
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse. Provincial-Behörde	Allgemeine Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Anzahl der unterzubringenden Fahrzeuge	Wassertiefe a) bei gewöhnl. Niedrigwasser, b) bei Mittelwasser m	Sohle des Hafenbeckens			Höhe der Ufereinfassung über der Hafensohle m	Räumlicher Inhalt des Hafenbeckens (Spalte 10 u. 11) cbm
							Länge m	Breite m	Grundfläche qm		
5	Bau- und Sicherheitshafen Landsberg, Warthe. Regierung Frankfurt a. O.	Der aufseideichs der Warthe angelegte Hafen wird landseitig durch den vorhandenen Stromdeich, stromseitig durch einen neu geschütteten Schutzdeich von 5,0 m Kronenbreite mit 3fachen Aufsen- und 2fachen Innenböschungen eingefasst. Das Hafenbecken hat 2fache Böschungen, welche mit einer 20 cm starken Kalksteingrus-Schüttung befestigt sind. 2,0 m über M. W. ist eine 2,0 m breite Berme angeordnet. Das als Bauhof dienende Gelände ist hochwasserfrei angeschüttet. Auf demselben befindet sich ein massives Werkstätengebäude mit Schmiede, Schlosserei und Schreibstube, 2 Geräte- und Arbeitsschuppen in Fachwerk und ein kleiner Helling. An der Hafeneinfahrt ist eine 120 m lange Leitbühne von 2,5 m Kronenbreite angelegt. Zur Herstellung der Hafeneinfahrt mußten einige vorliegende Bühnen beseitigt werden.	96 bis 98	Sand und Schluff	60 Warthekähne (150 t) und die fiscalischen Dampfer und Bagger	a) 1,0 b) 2,5	260 260	im Mittel 80 nach vollem Aushub: im Mittel 100	20 800 26 000	4,5	93 600
											
6	Sicherheitshafen Tschicherzig, Oder. Ober-Präsidium Breslau	Das aus dem vollen Gelände ausgehobene Hafenbecken ist stromseitig durch einen hochwasserfreien Flügeldeich geschützt. Die Deichböschungen sind mit Mutterboden bedeckt und besamt. Landseitig ist eine 8 m breite Ladestraße längs des Hafenbeckens angeordnet.	96 bis 98	Sand	57 mittlere oder 29 größere Oderkähne	a) 1,40 b) 2,23	520	40	20 800	3,6	74 880
											
7	Torgau, Elbe. Ober-Präsidium Magdeburg	Das Hafenbecken ist mittels Trockenbaggers aus dem Gelände ausgehoben und mit hochwasserfreien Deichen umgeben. Die Böschungen sind in 3facher Anlage hergestellt und haben unter M. W. auf der Südseite Pflaster und Steinschüttung, auf der Nordseite nur Steinschüttung als Befestigung erhalten. Ueber M. W. sind sie durch Rasenbelag befestigt. Ueber die Hafeneinfahrt führt eine 3,0 m breite Fußgängerbrücke von 35,2 m Spannweite. Am hinteren Ende des Hafens ist ein kleines steinernes Siel in den Deich eingebaut.	94 bis 98	Kies und Sand	80 Elbkähne von je 375 t Tragfähigkeit	a) 2,0 b) 3,0	550	85	46 750	7,0	327 250
											
8	Barby, sonst wie Nr. 7	Der Hafen ist auf dem Vorlande in einer Einbuchtung des linksseitigen Elbdeiches ausgehoben und vom Strom durch einen neu angelegten hochwasserfreien Schutzdeich von 4,0 m Kronenbreite getrennt. Die Hafentböschungen sind bis 1,8 m über Mittelwasser mit der Neigung 1:3, darüber mit 1:2 angelegt und nur mit Rasen befestigt. Zur Sicherung des Schutzdeiches gegen den Strom sind die vorliegenden Bühnenfelder bis Mittelwasserhöhe mit Baggerboden ausgefüllt und durch Steinschüttung und Pflaster befestigt.	95 bis 96	Thon, Sand und Kies	22 gew. Elbkähne	a) 1,48 b) 2,90	580	35	20 300	4,7 von der Berme gerechnet	95 410
											

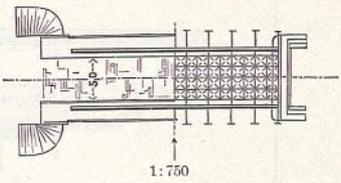
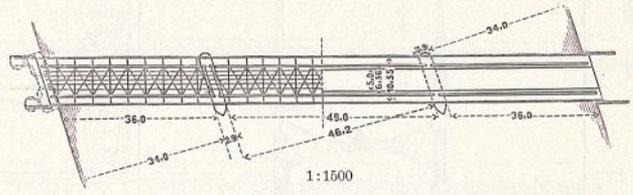
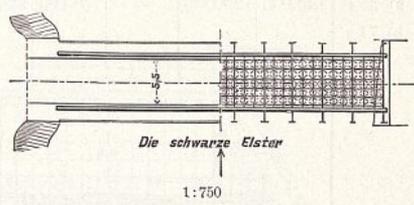
13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24
Nutzbare Uferlänge m	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Einheitskosten des Hafenbeckens			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des Hafenbeckens und seiner Einfassungen	der zugehörigen Bauanlagen	unter Ins-gemein	1 cbm Beckenraum (Spalte 12 u. 17)	1 qm Grundfläche (Spalte 10 u. 17)	1 m nutzbare Uferlänge (Spalte 13 u. 17)		
	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
570	106 000	105 980	240 ¹⁾	65 870	26 350	13 520 ⁴⁾	0,70	3,2	115,6	—	1) 9,8 ha. 2) 24,6 ha. 3) Darunter die Kosten der Fußgängerbrücke mit 11680 M, wovon 7060 M für den eisernen Ueberbau, und die des Siels (35 m lang, 1,1 qm Querschnitt) mit 5820 M. 4) Darunter die Kosten der Werkstätten (122 qm) mit 13960 M, wovon 4745 M für die Einrichtung, ferner der Geräte- und Arbeitsschuppen (300 qm) mit 5700 M und des Hellings einschl. der Aufzugswagen und Gangspille mit 8200 M.
Schnitt a-b 											
1000	34 000	34 000	—	32 260	—	1740	0,43	1,6	32,3	—	
Schnitt a-b 											
1000	368 300	347 200	60 520 ²⁾	224 320	30 010 ³⁾	32 350	0,69	4,8	224,3	—	
Schnitt a-b 											
1200	103 000	102 570	—	94 190	—	8380	0,99	4,6	78,5	—	
Schnitt a-b 											

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstraße, Provincial-Behörde	Allgemeine Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau- grund	Anzahl der unterzubringen- den Fahr- zeuge	Wasser- tiefe a) bei ge- wöhnl. Niedrig- wasser, b) bei Mittel- wasser m	Sohle des Hafenbeckens			Höhe der Ufererein- fassung über der Hafensohle m	Räum- licher Inhalt des Hafen- beckens (Spalte 10 u. 11) cbm	
							Länge m	Breite m	Grund- fläche qm			
9	Sicherheitshafen Bleckede , sonst wie Nr. 7	Zur Herstellung des Hafens ist ein alter Elbarm benutzt, welcher entsprechend vertieft und durch einen 1400 m langen, an den vorhandenen Elbdeich anschließenden, hochwasserfreien Schutzdeich von 2,5 m Kronenbreite begrenzt ist. Die Hafenufer sind auf 150 m Länge regulirt und mit zweifachen Böschungen versehen. Die Ufer der 500 m langen Hafeneinfahrt sind theils durch Spreulage und Rauhwehr, theils durch Packwerk befestigt. In dem Schutzdeich ist zur Aufrechterhaltung der Entwässerung der oberhalb liegenden Ländereien ein kleines steinernes Siel angelegt.	95 bis 96	Sand mit Lette	50 große Elbkähne	a) 1,70 b) 2,80	700	45	31500	4,5	141750	
							 <p>1:20000</p>					
10	Oberwesel , Rhein. Ober-Präsidium Coblenz	Das aus dem vollen Gelände ausgehobene Hafenbecken wird stromseitig durch einen hochwasserfreien Damm begrenzt. Auf dieser Seite sind die Hafentböschungen bis Mittelwasser mit der Neigung 1:2, auf der Landseite 1:1½ angelegt und durch Steinschüttung befestigt. Ueber Mittelwasser ist auf der Innenseite des Hafendamms eine gepflasterte Böschung mit der Neigung 1:1, landseitig eine Ufermauer angeordnet. In den Hafendamm ist zur Erneuerung des Wassers ein Röhrendurchlass eingelegt. Der Hafen ist mit dem Bahnhof Oberwesel durch ein Anschlussgleis in Verbindung gesetzt.	95 bis 98	Schlick, darunter Kies und Fels	60	a) 2,40 b) 3,60	357	im Mittel 58	20700	5,7	118000	
							 <p>1:10000</p>					
11	Mülheim (Rhein), Rhein. Ober-Präsidium Coblenz	Das aus dem vollen Gelände ausgehobene Hafenbecken ist durch einen hochwasserfreien Schutzdamm von 3 m Kronenbreite mit 3fachen Aufs- und 2fachen Innenböschungen vom Strome getrennt. Das Becken ist durch eine 380 m lange und 40 m breite Zunge in zwei Theile zerlegt. Auf der Mülheimer Seite ist das Ufer durch eine Trockenmauer aus Basaltsteinen eingefasst. Die übrigen Ufer sind unter M. W. in einer Neigung von 1:2,5 gebösch und ohne Befestigung. Der untere Theil der Aufs- und Innenböschungen des Schutzdamms und dessen Kopf sind mit Basaltsteinen gepflastert. In den Damm ist zur Erneuerung des Wassers eine überwölbte kleine Spülschleuse eingebaut.	93 bis 96	Kies	106	a) 3,30 b) 4,70	—	—	100000	6,8	680000	
							 <p>1:12500</p>					
12	Floßhafen Kostheim a. M. , Main. Regierung Wiesbaden	Als Hafenbecken ist ein alter Mainarm durch entsprechende Verbreiterung und Vertiefung ausgebaut. In der oberen vom Main aus zugänglichen Hafeneinfahrt ist zur Verhütung einer Durchströmung bei mittleren und kleinen Wasserständen eine Einlaßschleuse mit einem um eine wagerechte Achse drehbaren Klappthor und einer eisernen 4 m breiten Wegebücke angelegt. Die untere Ausmündung des Hafens steht mit dem Rhein in offener Verbindung. Die Hafenufer haben zwei- und vierfach angelegte Böschungen ohne künstliche Befestigung. (Näheres u. Abbildungen s. Zeitschr. f. Bauwesen 1897, S. 147 und Centrabl. d. Bauverw. 1893, S. 30.)	92 bis 93	Lette mit Kies und Sand	—	a) 1,15 b) 1,95	1500	42	63000	4,0	252000	

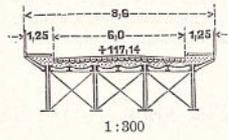
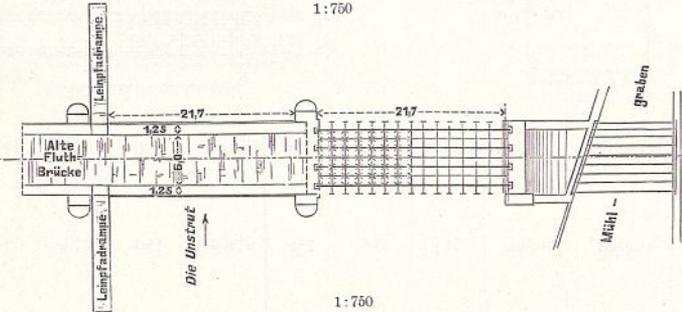
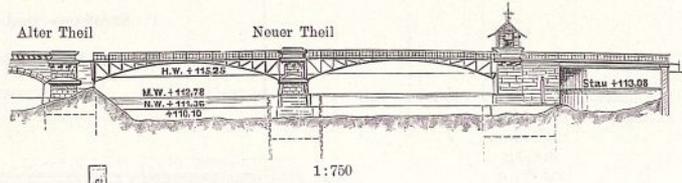
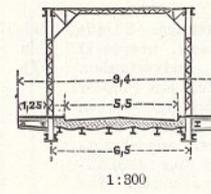
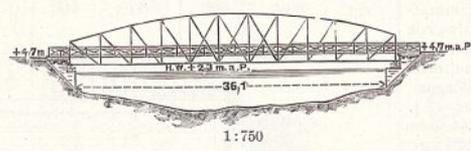
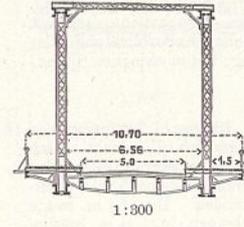
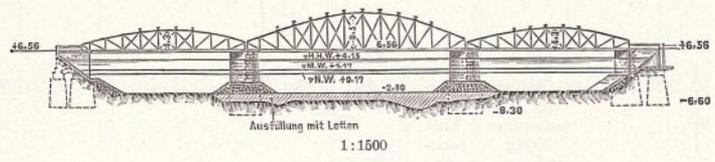
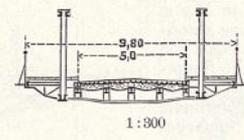
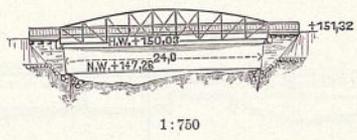
13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24
Nutzbare Uferlänge m	Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n				Einheitskosten des Hafenbeckens			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlage	der Ausführung	des Grunderwerbs	des Hafenbeckens und seiner Einfassungen	der zugehörigen Bauanlagen	unter Ins-gemein	1 cbm Beckenraum (Spalte 12 u. 17)	1 qm Grundfläche (Spalte 10 u. 17)	1 m nutzbare Uferlänge (Spalte 13 u. 17)		
	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ		
1400	53000	52980	—	44030	6980 ³⁾	1970	0,31	1,4	31,5	—	1) 16,5 a. 2) 13,7 ha. 3) Das Deichsiel: 20m lang, 2,4 qm Querschnitt mit beiderseitigen Verschluss-thoren. 4) Spülschleuse, Entwässerungsanlage, Wegebefestigungen u. dgl. s. unter B. Statistik der Bauarbeiten. 5) Darunter die Kosten der Einlaßschleuse mit 62149 ℳ, der Wärterwohnung (134 qm) mit 11222 ℳ und des Dammbalkenschuppens (103 qm) mit 2040 ℳ.
<p style="text-align: center;">Schnitt a—b</p> <p style="text-align: center;">1:1250</p>											
800	538000	536870	3060 ¹⁾	471580	38440	23790	4,00	22,8	589,5	Verhältnismäßig hohe Anschlags- und Ausführungskosten infolge umfangreicher Felsprengungen in den unteren Schichten des Hafenbeckens.	
<p style="text-align: center;">Schnitt a—b</p> <p style="text-align: center;">1:1250</p>											
2500	665000	675440	—	536510	83010 ⁴⁾	55920	0,70	5,4	214,6	—	
<p style="text-align: center;">Schnitt a—b</p> <p style="text-align: center;">1:1250</p>											
3000	477000	502900	55650 ²⁾	314580	93530 ⁵⁾	39140	1,25	5,0	104,9	—	

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau- grund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenom-mene Verkehrs-lasten	Ueberbau			Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10)	Höhe der Fahr-bahn über der mittlere-n Fluss-sole	Um-bauter Raum (Spalte 11 u. 12)	Grund-fläche des Grund-baues
						Gesamte Stütz-weite der Haupt-träger	Breite zwi-schen den Ausen-kannten	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8)					
					m	m	qm	m	qm	m	cbm	qm	
1	Klappbrücke Tiegenort, Durchstich zwischen d. Elbinger Weichsel und der Tiege, Landstrafse. Regierung Danzig	Die 11 m weite Oeffnung ist überdeckt durch 2 in der Mitte zusammenstoßende Brückenklappen, bestehend aus je 2 Hauptträgern mit Fachwerksaussteifung. Die 2,7 m breite Fahr-bahn und 2 je 0,75 m breite Fußwege sind aus Bohlenbelag hergestellt. Die Bewegung erfolgt von Hand durch ein Vorgelege mit Schneckentrieb. Die Pfeiler sind aus Ziegel-mauerwerk aufgeführt und theilweise mit Sparbeton ausgefüllt. Gründung: Beton auf Pfählen zwischen Spundwänden. Zwischen den Pfeilern ist die Canalsohle durch ein 0,7 m starkes Betonbett befestigt mit einge-legten Versteifungsbalken.	97 bis 00	Sand wechselnd mit weichem Thon, darunter fester Sand	Fahrbahn: 1 Wagen von 12 t, außerdem 400 kg auf 1 qm; Fußwege: 560 kg auf 1 qm	11,5	4,3	49	24,5	105	6,4	672	93
													
2	Strafsenbrücke: Ohlau, Oder, Chaussee. Ober-Präsidium Breslau	2 seitliche Oeffnungen von je 41 m, 1 Mittel-öffnung von 61 m Lichtweite, überdeckt durch Gerbersche Kragträger. Der Schwebeträger in der Mittelöffnung hat eine Stützweite von 35 m. Die 5,5 m breite Fahrbahn besteht aus Granitpflaster auf Buckelplatten mit Beton-füllung, die auf Kragträgern ruhenden Fuß-wege von zusammen 3,2 m Breite aus Asphalt-belag auf Monierplatten. Die Pfeiler sind aus Klinkermauerwerk hergestellt mit Granitbe-leidung der Vorköpfe der Mittelpfeiler und der Ecken der Landpfeiler. Der linke Land- und linke Mittelpfeiler sind auf je einem großen unter Luftdruck abgesenkten Brunnen, der rechte Mittelpfeiler ist auf Beton zwischen Spundwänden gegründet, ebenso der vordere Theil des rechten Landpfeilers, während dessen Flügelmauern auf gewöhnl. Brunnen ruhen.	96 bis 99	Sand, darunter Lehm	400 kg auf 1 qm	149,6	12,0	1795	162	1944	10,5	20412	
													a) Brun-nen-gründung 164 b) Beton zwischen Spund-wänden 104
3	Breslau, Großschiffahrts-weg, Rawitscher Provinzial-chaussee. Ober-Präsidium Breslau	Die Brückenachse bildet mit der Canallinie einen Winkel von 68°. 1 Oeffnung von 20 m Lichtweite rechtwinklig zur Canallinie und 21,6 m Lichtweite in der Strafsenrichtung, überdeckt durch trapezförmige Fachwerkträger. Die 8 m breite Fahrbahn und 2 je 0,85 m breite Kutscherstege liegen innerhalb der Haupt-träger, die beiden Fußwege von je 2,05 m Breite sind außerhalb auf Kragträgern angeordnet. Die Fahrbahn besteht aus Granit-pflaster, unterstützt durch Tonnenbleche mit Betonfüllung, die Fußwege aus Asphaltbeton auf Wellblech. Die Pfeiler sind aus Bruch-steinmauerwerk aufgeführt mit Werksteinver-blendung. Gründung: Beton zwischen Spund-wänden.	96 bis 97	Fest-gelagerter Sand	1 Wagen von 20 t, außerdem 500 kg auf 1 qm	23,1	14,6	337	36,0	526	8,2	4313	177
													
4	Breslau, Großschiffahrts-weg, Wartenberger Prov.-Chaussee. Ober-Präsidium Breslau	Die Brückenachse bildet mit der Canallinie einen Winkel von 54°. 1 Oeffnung von 20 m Lichtweite rechtwinklig zur Canallinie und 24,6 m Lichtweite in der Strafsenrichtung, überdeckt durch trapezförmige Fachwerkträger. Sonstige Anordnung im wesentlichen wie bei Nr. 3.	"	Fest-gelagerter Sand und grober Kies	desgl.	26,6	14,6	388	40,0	584	8,2	4789	193
													
5	Breslau, Großschiffahrts-weg, Oswitzer Strafsen. Ober-Präsidium Breslau	1 Oeffnung von 20 m Lichtweite. Unter der 9,75 m breiten Fahrbahn liegen 7 Blechträger von 1,23 m Höhe und 1,5 m gegenseitigem Ab-stand. Zur Unterstützung der je 2,9 m breiten Fußwege ist seitlich je 1 Blechträger von 1,37 m Höhe angeordnet. Die Fahrbahn be-steht aus Granitpflaster auf Buckelplatten mit Betonfüllung, die Fußwege aus Asphaltbeton auf Zoreisen. Pfeiler und Gründung wie bei Nr. 3. Auf der Brücke liegen die Gleise einer normalspurigen Strafsenbahn und einer Kleinbahn von 0,75 m Spurweite.	"	Fest-gelagerter Sand	1 Wagen von 20 t, 1 Klein-bahnzug bestehend aus: 1 Loco-motive von 15,5 t u. mehreren Wagen von 8 t; außerdem 500 kg auf 1 qm	20,6	15,7	323	37,0	581	8,6	4997	215
													

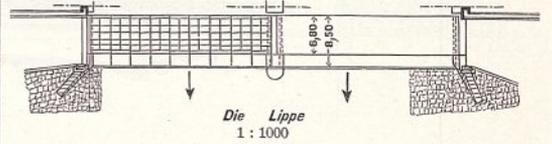
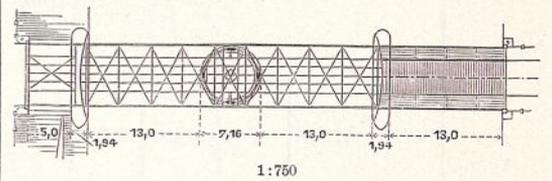
15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 9 u. 24)	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 14 u. 22)	des eigentlichen Bauwerks für			
	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	ℳ	1 qm Grundfläche d. Brückenbahn (Spalte 11 u. 19)	1 cbm umbauten Raumes (Spalte 13 u. 19)		
a) 5,6 b) 6,6	51 000	52 840	—	39 430	6720 ²⁾	6690	13 960	8230	16 520 ⁶⁾	720	337,2	150,1	375,5	58,7	—	1) Die Kosten des Grunderwerbs und eines Theiles der Erdarbeiten sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 2) Sohlenbefestigung zwischen den Pfeilern. 3) Davon 11570 ℳ für die Rampen einschließl. Geländer, 3790 ℳ für Böschungspflaster, 1990 ℳ für Steinschüttungen an den Pfeilern.
																
a) 283 b) 234	465 000	463 200	62 500	330 070	17 350 ³⁾	53 280	a) 30 050 b) 88 260	160 040	23 460	89,2	a) 169,8 b) 540,4	16,2	—	—	4) Uferbefestigungen, Leinpfadbrücke, Rampen usw. 5) Uferbefestigungen nebst Treppenanlagen, Leinpfadbrücke u. dgl. 6) Davon 8890 ℳ für die Bewegungsvorrichtung.	
																
a) 25,4 b) 71,2	145 000	125 000 ⁴⁾	—	78 180	22 730 ⁴⁾	24 090	22 240	21 310	30 590	4040	90,8	125,7	148,6	18,1	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise namentlich der Eisenarbeiten. Günstige Wasserverhältnisse während der Bauzeit	
																
																
a) 38,8 b) 75,0	145 000	135 000 ⁴⁾	—	90 600	14 800 ⁴⁾	29 600	23 290	27 120	34 290	5900	88,4	120,7	155,1	18,9	desgl.	
a) 78,8 b) 25,3	160 000	106 200 ⁴⁾	—	88 570	5 800 ⁶⁾	11 830	22 550	29 850	29 630	6540	91,7	104,9	152,4	17,8	desgl.	
																
																

1	2	3	4	5	6	Ueberbau			10	11	12	13	14
						7	8	9					
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau- grund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenom-mene Verkehrs-lasten	Gesamt-stützweite der Haupt-träger m	Breite zwi-schen den Außen-kanten m	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8) qm	Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler m	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10) qm	Höhe der Fahr-bahn über der mitt-leren Fluss-sohle m	Um-bauter Raum (Spalte 11 u. 12) cbm	Grund-fläche des Grund-baues qm
6	Straßenbrücke: Namslau, Weide, Chaussee. Regierung Breslau	1 Oeffnung von 24 m Lichtweite, Halbparabel-träger mit Endverticalen. Die auf Beton zwischen Spundwänden gegründeten Pfeiler sind aus Bruchsteinmauerwerk hergestellt, die Auflagersteine, Gesimse und Abdeckplatten aus Granitwerksteinen. Die 5,0 m breite Fahrbahn besteht aus Granitpflaster auf Buckelplatten mit Betonfüllung, die ausgekragten 1,5 m breiten Fußwege aus eichenem Bohlenbelag.	98 bis 99	Sandiger Thon, darunter Kies	2 Wagen von je 20 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	25,2	9,8	247	33,0	323	5,1	1647	103
													
7	Niederkränig, Meglitz, Chaussee. Ober-Präsidium Breslau	Die Brückenachse bildet mit der Stromrichtung einen Winkel von 73°. 2 Oeffnungen von je 34 m Lichtweite rechtwinklig zur Stromrichtung, 1 Oeffnung von 46,2 und 49 m Lichtweite sämtlich überdeckt durch Halbparabelträger mit Endverticalen. Die 5 m breite Fahrbahn, sowie 2 je 0,75 m breite Kutscherstege liegen innerhalb der Haupt-träger, die je 1,5 m breiten Fußwege außerhalb der letzteren auf Kragträgern. Beide sind aus Bohlenbelag hergestellt. Die Pfeiler sind aus Klinkermauerwerk mit Werkstein-verbldung aufgeführt, die Landpfeiler auf je 4 kleineren gewöhnlichen Brunnen, die beiden Strompfeiler auf je einem größeren mit Luftdruck abgesenkten Brunnen gegründet.	96 bis 97	Fest-gelagerter Sand	1 Wagen von 12 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	125,4	10,7	1342	141,0	1509	9,4	14185	246 (Brunnen)
													
8	Elsterwerda, Schwarze Elster, Chaussee. Regierung Merseburg	Erneuerung des eisernen Ueberbaues. 1 Oeffnung von 36,1 m Lichtweite, Halbparabel-träger. Die 5,5 breite Fahrbahn besteht aus Prefsasphalt auf Buckelplatten mit Betonfüllung. Die je 1,25 m breiten ausgekragten Fußwege aus Gulsasphalt auf Wellblech mit Betonfüllung. Die vorhandenen aus Ziegel-mauerwerk hergestellten Pfeiler konnten erhal-ten werden, mußten jedoch durch Aus-kragung auf jeder Seite um 0,45 m verbreitert und ausgebessert werden.	98	—	1 Wagen von 20 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	37,8	9,4	355	—	—	—	—	—
													
9	Nebra, Unstrut, Landstrasse. Regierung Merseburg	2 Oeffnungen von je 21,7 m Lichtweite über dem Strom, 1 sich verjüngende Oeffnung von 10,3 m mittlerer Lichtweite über dem Mühl-graben. Erstere sind durch je 4 Drei-gelenk-Bogenträger, letztere durch 9 Blech-träger überdeckt. Die 6 m breite gepflasterte Fahrbahn ruht bei der Strombrücke auf Buckelplatten, bei der Mühlgrabenbrücke auf Zoreisen, in beiden Fällen mit Betonfüllung. Die beiden je 1,25 m breiten Fußwege sind aus Asphaltbelag auf Beton hergestellt. Die Pfeiler bestehen aus Bruchsteinmauerwerk mit Sandsteinverbldung. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	98 bis 99	Blauer Letten, darunter Sand mit Thon vermisch	Haupt-träger: 450 kg auf 1 qm, Zwischen-con-struction: 1 Walze von 6 t	54,1	8,6	465	70,5	606	7,0	4242	229

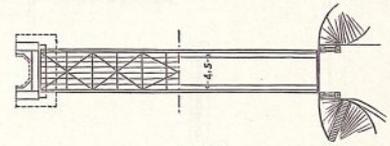
15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 9 u. 24)	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 14 u. 22)	des eigentlichen Bauwerks für 1 qm Grundfläche d. Brückenbahn (Spalte 11 u. 19)	1 cbm umbauten Raumes (Spalte 13 u. 19)		
t	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
a) 27,9 b) 33,2	60200	55560	—	46970	3090 ¹⁾	5500	17900	6780	19450	2840	78,7	173,8	145,4	28,5	—	1) Uferbefestigungen und Rampen; die 7300 M betragenden Kosten der Nothbrücke sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 2) Rampen einschl. Befestigung der Fahrbahn. 3) Umbau der Pfeiler und Rampen, die 3000 M betragenden Kosten der Nothbrücke sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
a) 153,7 b) 129,8	461000	353120	8270	253380	19590 ²⁾	71880	118390	49310	67450	18230	50,8	481,2	167,9	17,9	Die bedeutende Ersparnis erklärt sich aus den außerordentlich niedrigen Verdingungspreisen namentl. der Gründungsarbeiten, welche wohl wesentlich zu dem während d. Ausführung eintretenden Concurs der Unternehmerrfirma beitragen. Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise und Wiederverwendung vorhandener Baustoffe.	
a) 47 b) 56	50000	42000	—	37400	2900 ³⁾	1700	—	—	34200	3200	96,8	—	—	—	4) Davon 10180 M für die Nothbrücke, 2450 M für die Leinpfadbrücke und 930 M für das Brückengeldeinnehmerhäuschen.	
Straßenbrücke: a) 58,0 b) 51,2 Mühlgrabenbrücke a) 14,0 b) 7,9	110000	109780	24	81060	13560 ⁴⁾	15136	18770	21050	37940	3300	81,6	82,0	133,8	19,1	—	

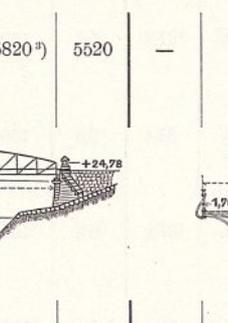
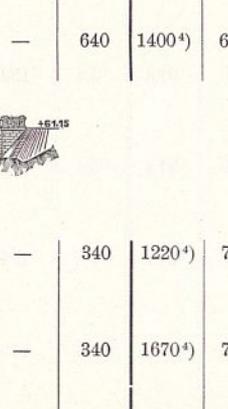
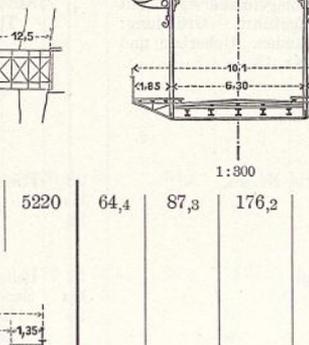
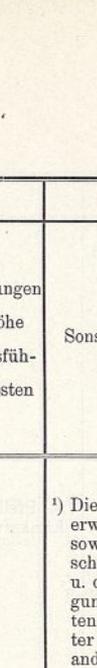
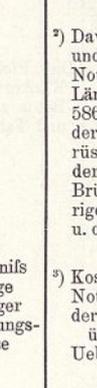


1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau- grund	Bei der Berechnung der Stand- sicherheit angenom- mene Verkehrs- lasten	Ueberbau			Gesamt- länge einschl. der Land- pfeiler	Grund- fläche der Brücken- bahn (Spalte 8 u. 10)	Höhe der Fahr- bahn über der mittlere Flufs- sohle	Um- bauer Raum (Spalte 11 u. 12)	Grund- fläche des Grund- baues
						Gesamte Stütz- weite der Haupt- träger	Breite zwi- schen den Außen- kanten	Grund- fläche (Spalte 7 u. 8)					
						m	m	m	m	qm	m	cbm	qm
10	Straßenbrücke: Hamelh, Weser, Landstrafse. Regierung Hannover	Die Brücke überschreitet den durch eine schmale Insel in zwei Arme getheilten Strom in 2 getrennten Bauwerken. Die sogenannte Unterwasserbrücke hat eine Mittelöffnung von 49,0 m und 2 Seitenöffnungen von je 15,7 m Lichtweite, die Oberwasserbrücke eine Mittelöffnung von 43,8 m und 2 Seitenöffnungen von 12,5 m Lichtweite. Bei beiden sind die Hauptträger als Auslegerträger mit Mittelgelenk ausgebildet, mit nach der Kettenlinie geformtem Obergurt und Versteifung durch einfaches Fachwerk. Auf den Landpfeilern sind die Hauptträger nach unten verankert. Die 5 m breite Fahrbahn und 2 je 0,5 m breite Kutscherstege liegen innerhalb der Hauptträger, die je 1,7 m breiten Fußwege sind außerhalb derselben auf Kragträgern angeordnet. Fahrbahn und Fußwege bestehen aus Bohlenbelag. Die Pfeiler sind in Bruchsteinmauerwerk aufgeführt mit Sandsteinverblendung der Ecken usw. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	92 bis 95	Kies und Gerölle	Haupt- träger: 400 kg auf 1 qm, Zwischen- construc- tion: 1 Wagen von 12 t und 1 Dampf- walze von 21 t	161,6	10,1	1632	186,0	1879	9,8	18414	352
11	Drehbrücke Meppen, Hase, Landstrafse. Regierung Osnabrück	3 Oeffnungen von je 13,0 m, 1 Oeffnung von 5,0 m Lichtweite, sämtlich überdeckt durch Blechträger. Die beiden mittleren Oeffnungen sind als zweiarmige Drehbrücke nach Schwedlerscher Bauart ausgebildet. Die 4,2 m breite Fahrbahn und die beiden je 1,35 m breiten Fußwege sind aus doppeltem Bohlenbelag hergestellt. Die Bewegung der Brücke erfolgt von Hand mittels Stockschlüssels. Die Pfeiler sind aus Klinkermauerwerk aufgeführt mit theilweiser Sandsteinverblendung. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	94 bis 96	Sand	1 Wagen von 10 t außerdem 400 kg auf 1 qm	53,8 unter Einrechnung des Drehpfeilers	7,1	382	59,0	419	7,0	2933	240
12	Straßenbrücke: Wesel, Lippe, Provincialstrafse Regierung Düsseldorf	Erneuerung des eisernen Ueberbaues. 2 Oeffnungen von je 28,3 m Stützweite, überdeckt durch Halbparabelträger mit Endverticalen. Die 5,6 m breite Fahrbahn besteht aus Pflaster auf Buckelplatten mit Betonfüllung. Neben der Fahrbahn ist beiderseitig ein 0,46 m breiter Kutschersteg angeordnet. Der ausgekragte 1,5 m breite Fußweg besteht aus Asphaltbelag auf Zoresseisen mit Betonfüllung. Die aus Ziegelmauerwerk hergestellten Landpfeiler sowie der aus Sandsteinquadern erbaute Strompfeiler konnten erhalten werden und sind der neuen Brückenbahn entsprechend umgebaut und ausgebessert.	99 bis 00	desgl.	1 Dampf- walze von 10 t und mehrere Wagen von 12 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	56,5	8,67	490	58,0	502	9,5	4769	—
13	Wegebrücke: Sülsen, Dortmund-Ems- Canal, Kil. 24,16, Wirtschaftsweg. Ober-Präsidium Münster	1 Oeffnung von 31 m Lichtweite, Halbparabel- träger mit Endverticalen. Die 3,5 m breite Fahrbahn und 2 je 0,5 m breite Fußwege liegen zwischen den Hauptträgern; beide sind aus Bohlenbelag hergestellt. Die Pfeiler sind aus Bruchsteinmauerwerk aufgeführt (Ruhrkohlend Sandstein) mit Schichtsteinverblendung. Gründung unmittelbar auf dem festen Boden.	93 bis 96	Blauer Mergel	1 Wagen von 10 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	74
14	Rechede, Kil. 29,40 Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 13	In allem wie Nr. 13.	93	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	88
15	Lüdinghausen, Kil. 30,67, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 13	Desgl.	94	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	88



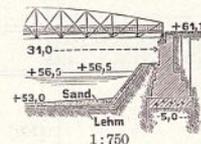
Straßen- und Wegebrücken
a) Brücken von 4,5 m Nutz-



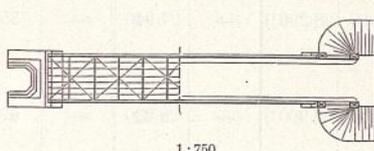
15	16	17	18				19				20				21				22				23				24				25				26				27				28				29				30	31
			Kosten												Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.																												
			Gesamtkosten der Bauanlage nach dem Anschlag		der Ausführung		des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche	des Grundbaues 1 qm Grundfläche	des eigentlichen Bauwerks für 1 qm Grundfläche d. Brückenbahn		1 cbm umbauten Raumes																																	
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M																	
a) 158,1 b) 112,1	264500	250320	—	224920	540	24860	47160	56290	103390	18080	63,3	134,0	110,7	12,2	—	  												<p>1) Die Kosten des Grunderwerbs, der Erdarbeiten, soweit sie in den Querschnitt des Canals fallen u. der Böschungsbefestigungen im eingeschränkten Canalquerschnitt unter den Brücken sind anderweit veranschlagt und verrechnet.</p> <p>2) Davon für Vorhaltung und Beseitigung der Nothbrücke von 65 m Länge und 4 m Breite 5860 M, für Herstellung der Leitwerke und Gerüste zur Unterstüzung der ausgeschwenkten Brücke 8174 M; im übrigen Uferbefestigungen u. dgl.</p>																								
a) 30,4 b) 33,8	138800	117000	—	73840	24120 ²⁾	19040	20960	23060	24600	5220	64,4	87,3	176,2	25,2	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	<p>3) Kosten der Pfahljoche der Nothbrücke, als welche der auf Pfahljoche hinübergeschobene alte Ueberbau diente.</p> <p>4) Da eine besondere Befestigung des Baugrundes nicht erforderlich war, sind hier nur die Kosten der nach Bemerkung 1 noch verbleibenden Erdarbeiten angesetzt.</p> <p>5) Günstig wirkte dabei der Umstand ein, daß der Ueberbau der Mehrzahl der Brücken im ganzen verdingen werden konnte.</p>																																				
a) 52,8 b) 83,9	75000	73370	—	62030	5820 ³⁾	5520	—	—	55860	6170	114,0	—	123,6	13,0	—	 																																				
des Dortmund-Ems-Canals. *)															breite und 31,0 m Lichtweite.																																					
a) 17,4 b) 18,7	32000	20560 ⁴⁾	—	19920	—	640	1400 ⁴⁾	6990	9320	2210	58,6	18,9	104,8	13,8	Hier und bei den folgenden Brücken Ersparnisse infolge niedriger Verdingungspreise namentlich der Eisenarbeiten. 5)	 																																				
a) 17,4 b) 18,7	30000	20710 ⁴⁾	—	20370	—	340	1220 ⁴⁾	7620	9320	2210	58,6	13,9	107,2	14,1	desgl.																																					
a) 17,4 b) 18,7	30000	21020 ⁴⁾	—	20680	—	340	1670 ⁴⁾	7530	9310	2170	58,6	19,0	108,8	14,3	desgl.																																					

*) Beim Bau des Dortmund-Ems-Canals sind im ganzen 123 Strafen- und Wegebrücken mit Anschlagssummen von 30000 M und darüber ausgeführt worden. Hiervon ist nachstehend für die Baustatistik nur eine gewisse Anzahl berücksichtigt. Innerhalb der einzelnen Abschnitte sind die in der Ausführungsweise, den Baustoffen und der Gründungsart gleichartigen Bauwerke zur Erleichterung der Uebersicht möglichst zusammengefaßt worden.

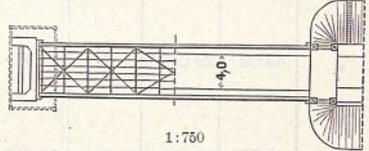
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenom-mene Verkehrs-lasten	Ueberbau			Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10)	Höhe der Fahr-bahn über der mitt-leren Flufs-sole	Um-bauter Raum (Spalte 11 u. 12)	Grund-fläche des Grund-baues
						Gesamte Stütz-weite der Haupt-träger	Breite zwi-schen den Außen-kanten	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8)					
						m	m	qm	m	qm	m	cbm	qm
16	Wegebrücke: Gleesen-Bramsche , Dortmund - Ems-Canal Kil. 136,76, Wirtschaftsweg, Ober-Präsidium Münster	Die Pfeiler bestehen aus Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung. Sonst wie Nr. 13.	93 bis 94	Mittel-feiner fester Sand	1 Wagen von 10 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	31,8	5,0	159	38,2	191	7,1	1356	62
17	Lingen , Kil. 146,96, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	In allem wie Nr. 16.	"	Feiner Sand	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,6	1467	64
18	Datteln , Kil. 20,07, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 16	Die Pfeiler sind aus Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung aufgeführt. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Ueberbau und und Fahrbahn wie bei Nr. 13.	"	Sand und Thon	desgl.	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	85
19	Pöppinghausen , Kil. 5,99, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	In allem wie Nr. 18.	93 bis 96	Fließsand	desgl.	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	85
20	Löringhofen , Kil. 18,45, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	93 bis 94	Lehm und Sand, da-runter Thon	desgl.	31,8	5,0	159	38,0	190	7,6	1444	85
21	Greven , Kil. 82,64, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	Fließsand	desgl.	31,8	5,0	159	38,9	195	7,6	1482	85
22	Rheine , Kil. 119,94, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	37,9	190	7,2	1368	84
23	Moorlage , Kil. 128,97, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	Grober Sand	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,1	1370	64
24	Hesselte , Kil. 132,28, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,1	1370	64
25	Hanker , Kil. 141,62, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	Feiner Sand	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,6	1467	64
26	Darme , Kil. 142,76, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,6	1467	64
27	Hohendarme , Kil. 144,14, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,6	1467	64
28	Holthausen , Kil. 150,81, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	38,5	193	7,6	1467	64
29	Ibbenbüren , Kil. 101,33, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 16	Die Pfeiler sind aus Bruchsteinmauerwerk mit Schichtsteinverblendung aufgeführt. Grün-dung: Beton zwischen Spundwänden. Ueberbau und Fahrbahn wie bei Nr. 13.	95 bis 96	Fließsand	desgl.	31,8	5,0	159	38,4	192	7,6	1459	102



15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction t	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues	des Grundbaues	des eigentlichen Bauwerks für			
											1 qm Grundfläche	1 qm Grundfläche	1 qm Grundfläche d. Brückenbahn	1 cbm umbauten Raumes		
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M
a) 17,6 b) 18,8	30 000	21 830 ¹⁾	—	21 540	200	90	220 ³⁾	9630	9470	2220	59,6	3,5	112,8	15,9	S. Bem. zu Nr. 13 in dieser Spalte.	¹⁾ Die Kosten des Grunderwerbs, der Erdarbeiten, soweit sie in den Querschnitt des Canals fallen, und der Böschungsbefestigungen im eingeschränkten Canalquerschnitt unter den Brücken sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
"	31 000	23 400 ¹⁾	—	22 500	810	90	870 ³⁾	10 010	9460	2160	59,5	13,6	116,6	15,3	desgl.	
a) 17,4 b) 18,7	31 000	25 750 ¹⁾	—	24 390	—	1360	4510	8340	9320	2220	58,6	53,1	128,3	16,9	desgl.	²⁾ Pflaster der Rampenkegel und Treppen.
"	30 000	24 130 ¹⁾	—	22 690	—	1440	4610	6590	9320	2170	58,6	54,2	119,4	15,7	desgl.	³⁾ Da eine besondere Befestigung des Baugrundes nicht erforderlich war, sind hier nur die Kosten der nach Bem. 1 noch verbleibenden Erdarbeiten angesetzt.
"	32 000	25 470 ¹⁾	—	24 270	—	1200	4860	7920	9320	2170	58,6	57,2	127,7	16,8	desgl.	
a) 17,5 b) 18,7	37 500	28 290 ¹⁾	—	27 940	—	350	9060	7240	9460	2180	59,5	106,6	143,3	18,9	desgl.	
"	40 800	28 900 ¹⁾	—	28 230	—	670	10 070	6440	9510	2210	59,8	119,9	148,6	20,6	desgl.	
a) 17,6 b) 18,8	33 000	24 270 ¹⁾	—	23 230	230 ³⁾	810	4490	7050	9470	2220	59,6	70,2	120,3	17,0	desgl.	
"	33 000	23 420 ¹⁾	—	22 800	240 ³⁾	380	4520	7050	9010	2220	56,7	70,6	118,1	16,7	desgl.	
"	34 000	26 300 ¹⁾	—	24 760	700 ³⁾	840	6590	7760	8690	1720	54,7	102,9	128,3	16,8	desgl.	
"	34 000	25 900 ¹⁾	—	24 380	710 ³⁾	810	6210	7760	8690	1720	54,7	97,0	126,3	16,5	desgl.	
"	34 000	26 300 ¹⁾	—	24 870	700 ³⁾	730	6700	7760	8690	1720	54,7	104,9	128,9	16,9	desgl.	
"	34 000	27 000 ¹⁾	—	25 790	810 ³⁾	400	6360	7760	9460	2210	59,5	99,4	133,6	17,5	desgl.	
a) 17,5 b) 18,7	42 000	25 520 ¹⁾	—	24 220	—	1300	5450	8480	8260	2030	51,9	53,4	126,1	16,6	desgl.	

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Baugrund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenom-mene Verkehrs-lasten	Ueberbau			Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10)	Höhe der Fahr-bahn über der mittlere-n Flufs-sole	Um-bauter Raum (Spalte 11 u. 12)	Grund-fläche des Grund-baues
						Gesamte Stütz-weite der Haupt-träger	Breite zwischen den Außen-kanten	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8)					
						m	m	qm	m	qm	m	cbm	qm
30	Wegebrücke Riesenbeck , Dortmund-Ems-Canal Kil. 102,42, Gemeindegeweg. Ober-Präsidium Münster	In allem wie Nr. 29.	95 bis 96	Fließsand	1 Wagen von 10 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	31,8	5,0	159	38,7	194	7,6	1474	103
31	Rheine , Kil. 113,33, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 30	Desgl.	94 bis 96	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	37,9	190	7,2	1368	86
32	Rheine , Kil. 114,45, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 30	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	37,9	190	7,2	1368	84
33	Rheine , Kil. 116,26, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 30	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	37,9	190	7,2	1368	84
34	Rheine , Kil. 116,98, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 30	Desgl.	95 bis 96	desgl.	desgl.	31,8	5,0	159	37,9	190	7,2	1368	84
b) Brücken von 5,0 m Nutzbreite													
35	Gandersum , Dortmund-Ems-Canal. Strecke: Oldersum-Emden Kil. 2,83, Wirtschaftsweg. Regierung Aurich	Lichtweite und Trägerform wie bei den früheren Brücken. Die 4,0 m breite Fahrbahn und 2 je 0,5 m breite Fußwege liegen zwischen den Hauptträgern und sind aus Bohlenbelag hergestellt. Pfeiler: Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung. Gründung: Pfahlrost.	94 bis 95	Darg und Klei, darunter Sand	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
 <p>1:750</p>													
36	Petkum , Kil. 3,67, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	In allem wie Nr. 35.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
37	Petkum , Kil. 4,74, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
38	Petkum , Kil. 5,34, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
39	Middelswehr , Kil. 5,76, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
40	Jarssum , Kil. 6,62, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
41	Borssum , Kil. 7,23, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101
42	Borssum , Kil. 8,04, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	5,5	175	41,6	229	7,6	1740	101

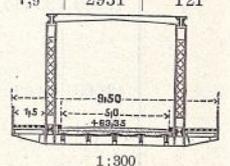
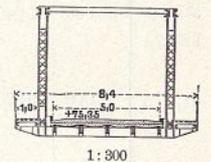
15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction t	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 9 u. 24)	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 14 u. 22)	des eigentlichen Bauwerks für			
													1 qm Grundfläche d. Brückenbahn (Spalte 11 u. 19)	1 cbm umbauten Raumes (Spalte 13 u. 19)		
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
a) 17,5 b) 18,7	43 000	27 340 ¹⁾	—	25 900	—	1440	8630	6970	8260	2040	51,9	83,8	133,5	17,6	S. Bem. zu Nr. 13 in dieser Spalte.	1) Die Kosten des Grunderwerbs, der Erdarbeiten, soweit sie in den Querschnitt des Canals fallen, und der Böschungsbefestigungen im eingeschränkten Canalquerschnitt unter den Brücken sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
"	43 000	29 040 ¹⁾	—	28 930	—	110	12 190	6480	8260	2000	52,0	141,7	152,3	21,2	desgl.	
"	42 000	27 800 ¹⁾	—	27 690	—	110	11 220	6220	8260	1990	52,0	133,6	145,7	20,2	desgl.	
"	39 000	24 570 ¹⁾	—	23 730	—	840	7660	5820	8260	1990	52,0	91,2	124,9	17,4	desgl.	
"	38 600	24 310 ¹⁾	—	23 460	—	850	7040	6170	8260	1990	52,0	83,8	123,5	17,2	desgl.	
und 31,0 m Lichtweite.																
a) 20,7 b) 18,9	33 200	26 930 ¹⁾	—	26 100	—	830	6590	8050	9280	2180	53,0	65,3	114,0	15,0	desgl.	
"	33 700	27 330 ¹⁾	—	26 500	—	830	6990	8050	9280	2180	53,0	69,2	115,7	15,2	desgl.	
"	34 300	27 730 ¹⁾	—	27 410	—	320	7900	8050	9280	2180	53,0	78,2	119,7	15,8	desgl.	
"	33 600	27 670 ¹⁾	—	26 900	—	770	7380	8050	9280	2190	53,0	73,1	117,5	15,5	desgl.	
"	33 600	28 730 ¹⁾	—	27 850	—	880	8330	8050	9280	2190	53,0	82,5	121,6	16,0	desgl.	
"	30 700	26 160 ¹⁾	—	25 380	—	780	5870	8050	9280	2180	53,0	58,1	110,8	14,6	desgl.	
"	30 600	26 300 ¹⁾	—	25 460	—	840	5950	8050	9280	2180	53,0	58,9	111,2	14,6	desgl.	
"	30 700	26 460 ¹⁾	—	25 660	—	800	6150	8050	9280	2180	53,0	60,9	112,1	14,7	desgl.	

1	2	3	4	5	6	7			10	11	12	13	14
						Ueberbau							
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Baugrund	Bei der Berechnung der Standicherheit angenommene Verkehrslasten	Gesamte Stützweite der Hauptträger m	Breite zwischen den Außenkanten m	Grundfläche (Spalte 7 u. 8) qm	Gesamtlänge einschl. der Landpfeiler m	Grundfläche der Brückenbahn (Spalte 8 u. 10) qm	Höhe der Fahrbahn über der mittleren Flußsohle m	Umbauter Raum (Spalte 11 u. 12) cbm	Grundfläche des Grundbaues qm
43	Wegebrücke: Habinghorst, Dortmund-Ems- Canal, Kil. 4,56, Gemeindeweg. Ober-Präsidium Münster	Lichtweite und Trägerform wie bei den früheren Brücken. Die 4,0 m breite Fahrbahn und 2 je 0,75 m breite Fußwege liegen zwischen den Hauptträgern und sind aus Bohlenbelag hergestellt. Pfeiler: Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	93 bis 96	Fliefsand	1 Wagen von 10 t außerdem 400 kg auf 1 qm	31,8	6,1	194	38,1	232	7,6	1763	96
													
44	Horsthausen, Kil. 9,86, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	In allem wie Nr. 43.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,1	232	7,6	1763	96
45	Datteln, Kil. 20,68, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	93 bis 94	Lehm und Fliefsand, darunter weicher Mergel	desgl.	31,8	6,1	194	38,1	232	7,6	1763	96
46	Gelmer, Kil. 76,27, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	Fliefsand	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	114
47	Fuestrup, Kil. 79,05, Landstraße, sonst wie Nr. 43	Desgl.	94 bis 95	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	95
48	Schmedehausen, Kil. 84,20, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	93 bis 94	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	94
49	Saerbeck, Kil. 94,49, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	99
50	Saerbeck, Kil. 96,27, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	99
51	Saerbeck, Kil. 98,44, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	99
52	Planthüme, Kil. 123,20, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	37,9	231	7,1	1640	96
53	Kunkemühle, Kil. 130,77, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 43	Die Fahrbahn ist 4,5 m breit, die beiden Fußwege je 0,5 m. Sonst wie Nr. 43.	"	Grober Sand	desgl.	31,8	6,1	194	38,5	235	7,1	1669	74
54	Birgte, Kil. 103,78, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Pfeiler: Bruchsteinmauerwerk mit Schichtsteinverblendung. Im übrigen wie Nr. 43.	95 bis 96	Fliefsand	desgl.	31,8	6,1	194	38,7	236	7,6	1794	110
55	Riesenbeck, Kil. 107,45, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,7	236	7,6	1794	110
56	Bevergern, Kil. 110,22, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 43	Desgl.	94 bis 96	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,2	233	7,1	1654	81

15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 9 u. 24)	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 14 u. 22)	des eigentlichen Bauwerks für 1 qm Grundfläche d. Brückenbahn (Spalte 11 u. 19) 1 cbm umbauten Raumes (Spalte 12 u. 19)			
t	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
breite und 31,0 m Lichtweite.																
a) 20,3	33500	25970 ¹⁾	—	24990	—	980	4940	7160	10370	2530	53,5	51,5	107,7	14,2	S. Bem. zu Nr. 13 in dieser Spalte.	1) Die Kosten des Grunderwerbs, der Erdarbeiten, soweit sie in den Querschnitt des Canals fallen, und der Böschungsbefestigungen im eingeschränkten Canalquerschnitt unter den Brücken sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
b) 20,6																
a) 20,3	34000	26470 ¹⁾	—	24580	—	1890	4920	6760	10380	2520	53,5	51,3	105,9	14,0	desgl.	2) Pflaster der Rampenkegel und Treppen.
b) 20,6																
"	34500	29020 ¹⁾	—	27580	—	1440	5300	9350	10380	2550	53,5	55,2	118,9	15,6	desgl.	
"	45000	34040 ¹⁾	—	30920	—	3120	11750	6130	10490	2550	54,1	103,1	130,5	17,2	desgl.	
a) 20,3	38000	30900 ¹⁾	—	29410	—	1490	9480	8110	9800	2020	50,5	99,8	124,1	16,3	desgl.	
b) 20,5																
a) 20,3	39900	30870 ¹⁾	—	29050	—	1820	8850	7190	10490	2520	54,1	94,1	122,5	16,1	desgl.	
b) 20,6																
"	44000	32250 ¹⁾	—	30880	—	1370	10210	7660	10490	2520	54,1	103,1	130,3	17,1	desgl.	
"	44000	31710 ¹⁾	—	30340	—	1370	9570	7760	10490	2520	54,1	96,7	128,0	16,8	desgl.	
"	44000	31800 ¹⁾	—	30370	—	1430	9580	7780	10490	2520	54,1	96,8	128,1	16,9	desgl.	
"	43700	30600 ¹⁾	—	29510	—	1090	9840	6630	10490	2550	54,1	102,5	127,7	18,0	desgl.	
a) 19,6	36000	27040 ¹⁾	—	25840	240 ²⁾	960	4980	7810	10490	2560	54,1	67,3	110,0	15,5	desgl.	
b) 21,3																
a) 20,3	47000	29970 ¹⁾	—	28630	—	1340	9530	7600	9160	2340	47,2	86,6	121,3	16,0	desgl.	
b) 20,5																
"	47000	33430 ¹⁾	—	28170	—	5260	9560	7200	9160	2250	47,2	86,9	119,4	15,7	desgl.	
"	42000	24590 ¹⁾	—	24520	—	70	6600	6460	9160	2300	47,2	81,4	105,2	14,0	desgl.	

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Baugrund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenommene Verkehrs-lasten	Ueberbau			Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10)	Höhe der Fahr-bahn über der mittlere-n Flufs-sole	Um-bauter Raum (Spalte 11 u. 12)	Grund-fläche des Grund-baues
						Gesamte Stütz-weite der Haupt-träger	Breite zwischen den Aufsen-kanten	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8)					
						m	m	qm	m	qm	m	cbm	qm
57	Wegebrücke: Gelmer , Dortmund-Ems-Canal, Kil. 77,84, Gemeindegeweg. Ober-Präsidium Münster	Pfeiler: Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung. Gründung: Bruchsteinmauerwerk unmittelbar auf dem festen Mergel. Sonst wie Nr. 43.	93 bis 94	Mergel	1 Wagen von 10 t außerdem 400 kg auf 1 qm	31,8	6,1	194	38,7	236	7,6	1794	96
58	Bockholdt , Kil. 80,59, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
59	Bockholdt , Kil. 81,53, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
60	Schmedehausen , Kil. 85,63, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
61	Schmedehausen , Kil. 87,13, Landstraße, sonst wie Nr. 57	Desgl. Nach Fertigstellung des Baues ist eine nachträgliche Verstärkung des Ueberbaues ausgeführt.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
62	Ladbergen , Kil. 88,76, Landstraße, sonst wie Nr. 57	In allem wie Nr. 57.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
63	Saerbeck , Kil. 90,90, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,9	237	7,6	1801	96
64	Olfen , Kil. 25,74, Landstraße, sonst wie Nr. 57	Pfeiler: Bruchsteinmauerwerk mit Schichtsteinverblendung. Gründung: Bruchsteinmauerwerk unmittelbar auf dem festen Mergel. Sonst wie Nr. 43.	93	blauer Mergel	desgl.	31,8	6,1	194	38,1	232	7,6	1763	84
65	Riesenbeck , Kil. 105,24, Interessentenweg, sonst wie Nr. 57	In allem wie Nr. 64.	95 bis 96	Mergel	desgl.	31,8	6,1	194	38,7	236	7,6	1794	113
66	Riesenbeck , Kil. 106,05, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	"	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	39,1	239	10,3	2462	103
67	Bevergern , Kil. 109,42, Interessentenweg, sonst wie Nr. 57	Desgl.	94 bis 96	desgl.	desgl.	31,8	6,1	194	38,4	234	7,6	1778	114
68	Straßenbrücke: Altenlingen , Kil. 148,53, Chaussee, sonst wie Nr. 57	Lichtweite und Trägerform wie bei den vorigen Brücken. Die 5,0 m breite Fahrbahn und 2 je 0,3 m breite Kutscherstege liegen innerhalb der Hauptträger, 2 je 1,0 m breite Fußwege außerhalb derselben auf Kragträgern. Fahr-bahn: Schotterdecke auf Buckelplatten mit Betonfüllung. Fußwege: eichene Bohlen. Pfeiler: Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	93 bis 94	Feiner Sand	1 Wagen von 20 t außerdem 400 kg auf 1 qm	31,9	8,4	268	39,0	328	7,9	2591	98
69	Henrichenburg , Kil. 2,40, Chaussee, sonst wie Nr. 57	Die beiden ausgekragten Fußwege sind 1,5 m breit. Sonst wie Nr. 68.	95 bis 96	Sand z. Th. mit Lehm gemischt, darunter blauer Thon und Mergel	1 Wagen von 20 t od. 1 Dampf-walze von 20 t außerdem 400 kg auf 1 qm	31,9	9,5	303	39,1	371	7,9	2931	121

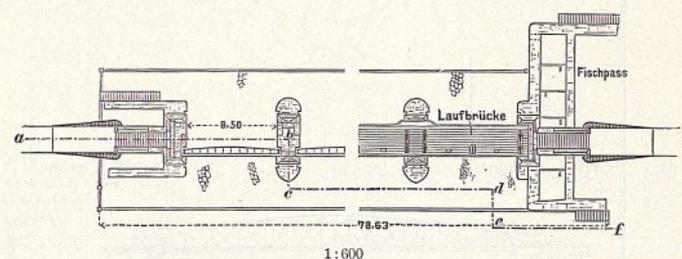
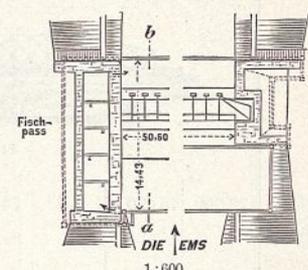
d) Brücken von 7,6 bis 8,6 m

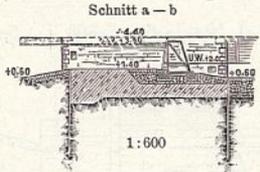
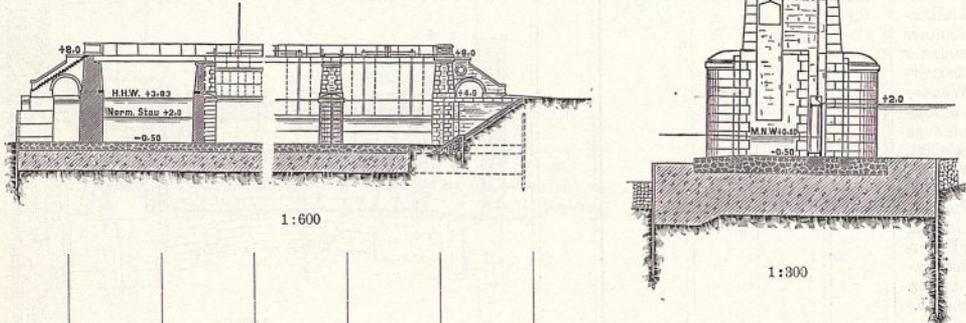


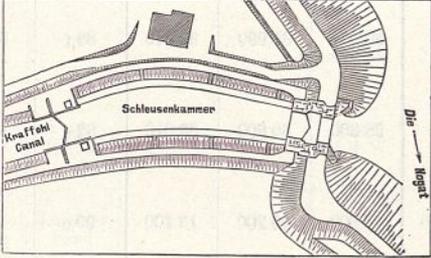
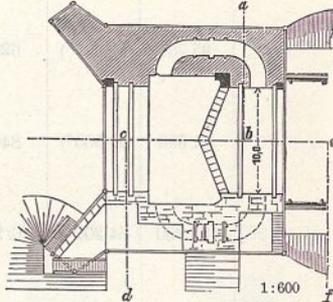
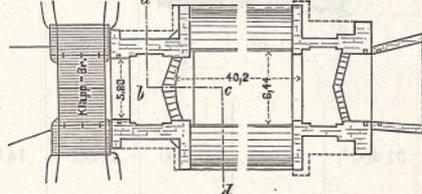
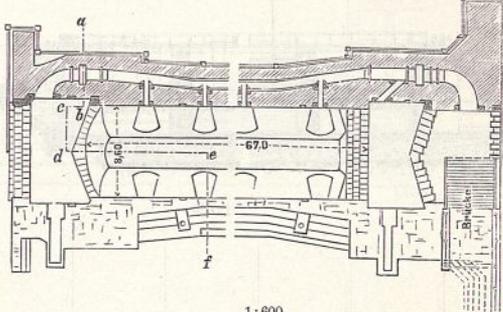
15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31
Gewicht des Ueberbaues: a) Hauptträger, b) Zwischenconstruction t	Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks				Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
	dem Anschlag	der Ausführung	des Grund-erwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Neben-anlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten u. Wasserhaltung	Pfeiler	Ueberbau	Fahrbahn, Fußwege	des Ueberbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 9 u. 24)	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 14 u. 22)	des eigentlichen Bauwerks für			
													1 qm Grundfläche d. Brückenbahn (Spalte 11 u. 19)	1 cbm umbauten Raumes (Spalte 18 u. 19)		
a) 20,3 b) 20,6	37500	26260 ¹⁾	—	25050	—	1210	240 ²⁾	11770	10490	2550	54,1	2,5	106,2	14,0	S. Bem. zu Nr. 13 in dieser Spalte.	¹⁾ Die Kosten des Grunderwerbs, der Erdarbeiten, soweit sie in den Querschnitt des Canals fallen, und der Böschungsbefestigungen im eingeschränkten Canalquerschnitt an den Brücken sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
"	38700	26710 ¹⁾	—	25300	—	1410	520 ³⁾	11770	10490	2520	54,1	5,4	106,8	14,0	desgl.	
"	38600	25350 ¹⁾	—	24990	—	360	380 ²⁾	11600	10490	2520	54,1	4,0	105,4	13,9	desgl.	²⁾ Pflaster der Rampenkegel und Treppen.
"	37500	27040 ¹⁾	—	25070	—	1970	240 ³⁾	11820	10490	2520	54,1	2,5	105,8	13,9	desgl.	³⁾ Da eine besondere Befestigung des Baugrundes nicht erforderlich war, sind hier nur die Kosten der nach Bem. 1 noch verbleibenden Erdarbeiten eingesetzt.
a) 20,3 b) 26,0	37800	30750 ¹⁾	—	29340	—	1410	200 ²⁾	11670	14950 ⁴⁾	2520	77,1	2,1	123,8	16,3	desgl.	⁴⁾ Einschließl. der 4465 % betragenden Kosten der nachträglichen Verstärkung, welche im Anschlag nicht vorgesehen waren.
a) 20,3 b) 20,6	37500	25640 ¹⁾	—	24270	—	1370	150 ²⁾	11110	10490	2520	54,1	1,6	102,4	13,5	desgl.	
"	37500	26540 ¹⁾	—	24810	—	1730	190 ³⁾	11610	10490	2520	54,1	2,0	104,7	13,8	desgl.	
"	34000	23630 ¹⁾	—	21900	—	1730	1370 ²⁾	7600	10380	2550	53,5	16,8	94,4	12,4	desgl.	
a) 20,3 b) 20,5	38600	23820 ¹⁾	—	22550	—	1270	250 ²⁾	10800	9160	2340	47,2	2,2	95,5	12,6	desgl.	
"	46000	26880 ¹⁾	—	24740	—	2140	2080 ²⁾	11250	9160	2250	47,2	20,2	103,6	10,1	desgl.	
"	38000	23580 ¹⁾	—	22380	—	1200	210 ²⁾	10710	9160	2300	47,2	1,8	95,6	12,6	desgl.	
Nutzbreite und 31 m Lichtweite.																
a) 35,2 b) 47,4	58000	43100 ¹⁾	—	42200	690 ²⁾	210	9070	11310	19640	2180	73,3	92,5	128,7	16,3	desgl.	
a) 36,8 b) 48,1	53000	41350 ¹⁾	—	37460	—	3890	6510	8360	20200	2390	66,7	53,8	101,0	12,8	desgl.	

1	2	3	4	5	6	7			10	11	12	13	14
						Ueberbau							
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, überbrücktes Gewässer, überführter Weg. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Bei der Berechnung der Stand-sicherheit angenom-mene Verkehrs-lasten	Gesamte Stütz-weite der Haupt-träger m	Breite zwi-schen den Aufsen-kanten m	Grund-fläche (Spalte 7 u. 8) qm	Gesamt-länge einschl. der Land-pfeiler m	Grund-fläche der Brücken-bahn (Spalte 8 u. 10) qm	Höhe der Fahr-bahn über der mittlere-n Fluss-sohle m	Um-banter Raum (Spalte 11 u. 12) cbm	Grund-fläche des Grund-baues qm
70	Straßenbrücke: Saerbeck , Dortmund-Ems-Canal, Kil. 99,47, Chaussee. Ober-Präsidium Münster	Pfeiler: Bruchsteinmauerwerk mit Schichtstein-verbldung. Die beiden ausgekragten Fuß-wege sind 1,5 m breit. Sonst wie Nr. 68.	93 bis 94	Flieβsand	1 Wagen von 20 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	31,9	9,5	303	38,7	368	7,9	2907	110
71	Rheine , Kil. 115,31, Chaussee, sonst wie Nr. 70	In allem wie Nr. 70.	94 bis 96	desgl.	desgl.	31,9	9,5	303	38,7	368	7,4	2723	99
72	Meckinghofen , Kil. 15,65, Chaussee, sonst wie Nr. 70	Gründung: Bruchsteinmauerwerk unmittelbar auf dem festen Mergel. Sonst wie Nr. 70.	94 bis 95	Sand und Lehm, darunter Mergel	wie Nr. 69	31,9	9,5	303	39,1	371	9,9	3673	157
e) Brücken von verschiedener													
73	Rhede , Emsdurchstich, Dortmund-Ems-Canal, Kil. 218,57, Chaussee, sonst wie Nr. 70	1 Oeffnung von 66 m Lichtweite, Halbellipsen-träger mit Endverticalen. Die 4,2 m breite Fahrbahn und 2 je 0,5 m breite Kutscherstege liegen innerhalb der Hauptträger, 2 je 1,2 m breite Fußwege außerhalb derselben auf Kragträgern. Fahrbahn und Fußwege sind aus Bohlenbelag hergestellt. Die Pfeiler sind in Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung aufgeführt unter Verwendung von Sandwerksteinen für die Kanten und Auflager. Gründung: Beton zwischen Spundwänden.	95 bis 96	Fest-gelagerter Sand	1 Wagen von 10 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	67,2	8,4	564	78,3	658	10,1	6646	137
74	Tunxdorf , Emsdurchstich, Kil. 224,21, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 70	2 Seitenöffnungen von je 24,6 m, 1 Mittelöff-nung von 66,8 m Lichtweite. Der Ueberbau besteht aus 2 seitlichen in die Mittelöffnung ragenden Kragträgern von je 34,5 m Länge, auf welchen als Mitteltheil ein Parabelträger von 50,0 m Stützweite ruht. Die Fahrbahn besteht über den Seitenöffnungen aus hochkantigem Klinkerpflaster auf Zoreisen mit Betonfüllung, in der Mittelöffnung aus Bohlenbelag. Die Pfeiler sind aus Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung hergestellt, die Kanten und Abdeckungen aus Sollinger Sandstein, die Auflager aus Basaltlava. Gründung der Landpfeiler auf je 2 rechteckigen Brunnen, der Strompfeiler auf je 2 kreisförmigen Brunnen mit Betonfüllung.	96 bis 97	Gelber Sand, darunter Darg und grauer Sand	1 Wagen von 6 t, außerdem 350 kg auf 1 qm	119,0	4,6	547	124	570	10,2	5814	76,0 mittlere Grund-fläche der 8 Brunnen
75	Drehbrücke Lingen , Kil. 145,50, Chaussee, sonst wie Nr. 70	Die Brückenachse bildet mit der Canallinie einen Winkel von 73°. Zwei Oeffnungen von je 10,7 m Lichtweite rechtwinklig zur Canallinie und 11,2 m Lichtweite in der Strafsen-richtung. Die Brücke ist als gleicharmige Drehbrücke mit Blechträgern nach Schwedler-scher Bauart ausgebildet. Die 4,5 m breite Fahrbahn liegt zwischen den Hauptträgern, 2 je 1,25 m breite Fußwege außerhalb der-selben auf Kragträgern. Fahrbahn und Fuß-wege sind aus Bohlenbelag hergestellt. Die Bewegung der Brücke erfolgt von Hand mittels Stockschlüssels. Die Pfeiler sind aus Ziegelmauerwerk aufgeführt mit Klinkerver-blendung. Die Auflager sind aus Basaltlava, die Ecken und Gesimse aus Sandstein herge-stellt. Gründung: Beton zwischen Spund-wänden. Oberhalb und unterhalb des Mittel-pfeilers sind Leitwerke angeordnet.	94 bis 96	Fest-gelagerter feiner Sand	2 Wagen von je 8,5 t, außerdem 400 kg auf 1 qm	32,2	7,1	229	44,0	312	5,0	1560	119
76	Wegebrücke Rheine , Kil. 117,25, Privatweg, sonst wie Nr. 70	1 Oeffnung von 40,0 m Lichtweite, Halbparabel-träger mit Endverticalen. Die 3 m breite Fahrbahn, welche zugleich dem Fußverkehr dient, liegt zwischen den Hauptträgern und besteht aus Bohlenbelag. Pfeiler: Bruchstein-mauerwerk mit Schichtsteinverbldung. Grün-dung: Betonbett ohne Spundwände.	95 bis 96	Flieβsand	1 Wagen von 10 t, außerdem 350 kg auf 1 qm	40,8	3,9	159	47,0	183	7,1	1299	66

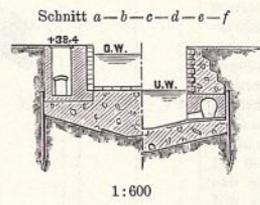
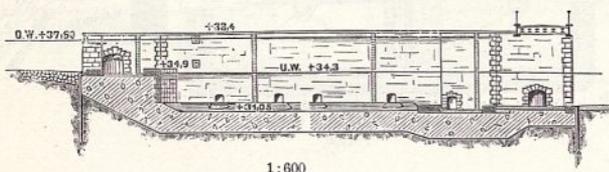
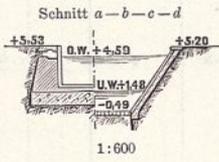
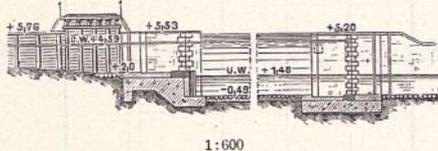
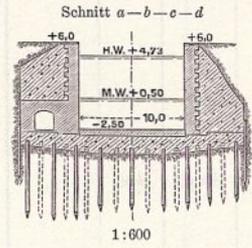
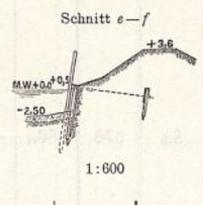
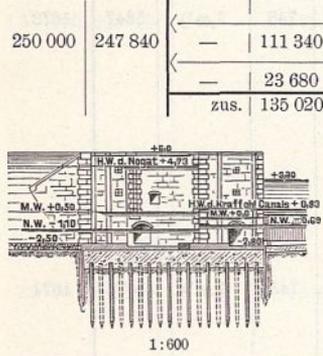
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11		12
										dem	der	
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Flufs. Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Baugrund	Größtes Gefälle m	Durchflußweite zwischen den Pfeilern m	Höhe des Normalstaus über dem Wehrrücken m	Flächeninhalt der Durchflußöffnung bei Normalstau qm	Grundfläche des Grundbaues qm	Anschnlage	Ausführung	
22	Schützenwehr: Noven , Netze. Regierung Bromberg.	In allem wie Nr. 21.	96 bis 99	Sand	unbestimmt	25,9	2,25 bei M. W.	58	345	152 500	126 280 ¹⁾	
23	Neuhöfen , sonst wie Nr. 22.	Desgl.	95 bis 98	desgl.	desgl.	25,9	2,25 bei M. W.	58	345	156 000	134 060 ¹⁾	
24	Dratzig , sonst wie Nr. 22.	Desgl.	96 bis 99	Feiner Sand	desgl.	25,9	2,25 bei M. W.	58	345	152 000	127 190 ¹⁾	
25	Nadelwehr: Bollingerfähr , Canalisirte Ems als Theil des Dortmund-Ems-Canals. Ober-Präsidium Münster.	1 Oeffnung von 50,6 m Weite. Der feste Wehrrücken liegt etwa 0,6 m über der mittleren Flußsohle. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Die Uferpfeiler sind aus hart gebrannten Ziegelsteinen hergestellt unter Verwendung von Werksteinen aus Sandstein für die Kanten und Ecken. Der Wehrrücken ist aus Bruchsteinmauerwerk hergestellt unter Verwendung von Werksteinen aus Sandstein für die vortretenden Kanten und Auflager der Wehrböcke. Im linksseitigen Landpfeiler befindet sich ein Fischpafs mit 5 Kammern. Das Sturzbett besteht aus einer Sinkstücklage mit Steinbewurf. (Näheres zu Nr. 25 — 29 s. Zeitschr. f. Bauw. 1901 S. 573.)	95 bis 97	Leichter Sand	1,80	50,6	2,40	121	695	152 000	238 800 ¹⁾	
26	Versen , sonst wie Nr. 25.	Der feste Wehrrücken liegt etwa 0,5 m über der mittleren Flußsohle. Fischpafs mit 7 Kammern im linksseitigen Landpfeiler. Sonst wie Nr. 25.	"	desgl.	2,20	50,6	2,40	121	563	164 000	172 400 ¹⁾	
27	Hilter , sonst wie Nr. 25.	Der feste Wehrrücken liegt etwa 0,7 m über der mittleren Flußsohle. Fischpafs mit 4 Kammern im rechtsseitigen Landpfeiler. Sonst wie Nr. 25.	"	desgl.	1,50	50,6	2,40	121	523	150 000	151 800 ¹⁾	
28	Dütthe , sonst wie Nr. 25.	Der feste Wehrrücken liegt etwa 0,4 m über der mittleren Flußsohle. Fischpafs mit 6 Kammern im rechtsseitigen Landpfeiler. Sonst wie Nr. 25.	"	desgl.	2,15	50,6	2,40	121	550	157 000	157 400 ¹⁾	
29	Schützenwehr: Herbrum , sonst wie Nr. 25.	6 Oeffnungen von je 8,5 m Weite, 5 Mittelpfeiler je 2,15 m stark. Der feste Wehrrücken liegt etwa in Höhe der mittleren Flußsohle. Die Pfeiler sind aus Klinkermauerwerk, der Wehrrücken aus Bruchsteinmauerwerk hergestellt, unter Verwendung von Werksteinen aus Basaltlava für die Pfeilervorköpfe und vortretenden Kanten sowie die Auflager. Die Wehröffnungen werden durch eiserne Rollschützen von 9,08 m Breite und 2,5 m Höhe geschlossen. Die Bedienung erfolgt von einer 2,80 m breiten eisernen Laufbrücke aus, zu welcher an beiden Landpfeilern angeordnete Treppenanlagen hinaufführen. Zur Entlastung der Winden dienen Gegengewichte. Am rechtsseitigen Landpfeiler ist ein Fischpafs mit 6 Kammern angeordnet. Das Sturzbett besteht aus einer Sinkstücklage mit Steinbewurf.	96 bis 98	desgl.	2,30	51,0	2,50	128	901	264 100	339 400 ¹⁾	



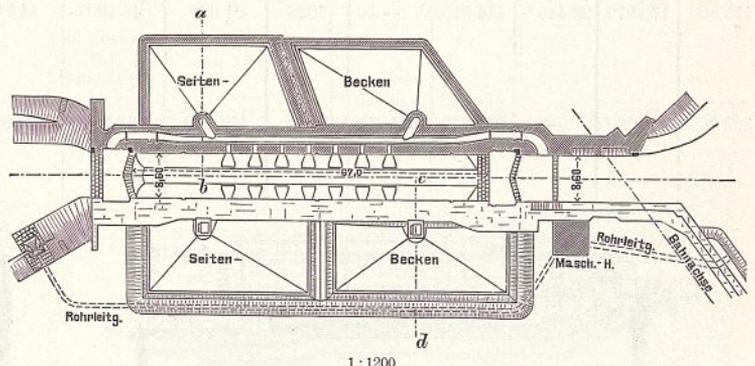
13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	
K o s t e n				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten				Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.	
des Grunderwerbs und sonst. Entschädigungen	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Wehrkörper und Pfeiler	Wehrverschluss m. Beweg-Vorricht., Laufbrücke usw.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Spalte 10 u. 17)	des Wehrverschlusses usw. 1 qm Durchflußöffnung (Sp. 9 u. 19)	des eigentlichen Bauwerks				
									1 m lichter Durchflußweite (Sp. 7 u. 14)	1 qm Durchflußöffnung (Sp. 9 u. 14)			
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M			
—	95 240	26 130 ²⁾	4910	32 720	29 710	32 810	94,8	565,7	3677,2	1642,1	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	1) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet.	
—	95 780	31 990 ²⁾	6289	30 380	31 990	33 410	88,1	576,0	3698,1	1651,4	desgl.	2) Befestigung der Ufer durch Spundwände und Pflaster, Sturzbett, Ufertreppen.	
—	91 990	26 800 ²⁾	8400	28 380	30 600	33 010	82,3	569,1	3551,7	1586,0	desgl.	3) Ufer- und Sohlenbefestigungen.	
—	122 700	64 200 ²⁾	51 900	68 800	40 200	13 700	99,0	113,2	2425,1	1014,0	Ueberschreitung infolge nachträglicher Grunddeckungen und Beseitigung von Hochwasserschäden		
				 <p>Schnitt a - b 1:600</p>									
—	103 200	31 400 ²⁾	37 800	43 600	45 600	14 000	77,4	115,7	2039,5	852,9	desgl.		
—	88 900	36 000 ²⁾	26 900	42 000	33 200	13 700	80,3	113,2	1756,9	734,7	desgl.		
—	95 300	41 200 ²⁾	20 900	47 100	34 600	13 600	85,6	112,4	1883,6	787,6	desgl.		
—	268 500	49 800 ²⁾	21 100	139 400	82 900	46 200	155,0	360,9	5264,7	2097,7	desgl.		
				 <p>1:600</p> <p>1:300</p>									

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Größtes Schleusen-gefälle	Lichte Weite a) in den Häuptern, b) in der Schleusen-kammer	Schleusen-kammer, nutzbare			Innenraum der Kammer und Häupter					Flächen-inhalt des Grund-baues
							Länge	Brei-te*)	Grund-fläche	Länge	durch-schnitt-liche Breite	Grund-fläche	Höhe der Kammer-mauer über der Kammer-sole	Inhalt	
					m	m	m	m	qm	m	m	qm	m	cbm	qm
30	Deich- und Kammerschleuse: Zeyer a. Nogat, Kraffohl-Canal. Regierung Danzig	Neues massives Oberhaupt und Ausbau der Schleusen-kammer unter gleichzeitigem Umbau des früheren hölzernen Mittelhauptes als Unterhaupt und Beseitigung des früheren Unterhauptes, wodurch die seitherige Kuppelschleuse in eine einfache Kammerschleuse umgewandelt ist. Das neue Oberhaupt ist aus Stampfbeton mit Klinkerverblendung aufgeführt, unter Verwendung von Granitwerksteinen für die Drempe, Wendenischen und vortretenden Kanten. Gründung: Beton auf Pfählen zwischen Spundwänden. Die Füllung und Entleerung erfolgt durch kurze Umläufe in der Thor-kammer des Oberhauptes von je 2,5 qm Querschnitt mit Rollschützen-verschluss, außerdem durch Schützen in den Thoren. Die Schleusen-kammer ist durch Bohlwerk eingefasst, ihre Sohle durch ein 0,6 m starkes Betonbett befestigt.	97 bis 98	Lehm und Thon mit Sand gemischt, darunter feiner Sand	3,0	a) 10,0 b) 11,6 i. d. Sohle	87,0	11,8	1027	das Oberhaupt 16,6 10,0 166 8,50 1411 385 die Schleusen-kammer 80,0 13,5 1080 6,10 ¹⁾ 6588 1080					
															
										1:2500					
31	Kammerschleuse: Torgelow, Uecker. Regierung Stettin	Kammerschleuse mit geböschten Kammerwänden und massiven Häuptern mit je einem Thorpaar. Die Häupter sind aus Ziegelmauerwerk aufgeführt und mit Eisenklinkern verblendet, die Drempe und Wendenischen aus Granitwerksteinen hergestellt. Gründung: Beton ohne Spundwände. Die im Verhältnis 1:2/3 geneigten Kammerwände bestehen aus einer 1 Stein starken Klinkerdecke auf Betonunterlage, die Sohle der Kammer aus Granitpflaster auf Betonbettung. Die Füllung und Entleerung der Kammer erfolgt durch Schützen in den Thoren. Vor dem Oberhaupt ist eine hölzerne Klappbrücke von 5,9 m Lichtweite und 4,4 m Breite hergestellt.	96 bis 97	Fester Thon mit Steinen durchsetzt	3,11	a) 5,80 b) 6,44 i. d. Sohle	40,2	7,0	281	50,5	6,0	303	5,70	1727 ²⁾	430 ⁴⁾
															
										1:600					
32	Nowen, Netze. Regierung Bromberg	Wie Nr. 17.	96 bis 98	Festgelagerter Sand	2,80	a) 9,6 b) oben 10,0 Sohle 9,6	57,4	9,7	557	78,3	10,0	783	5,00	3915	1276
33	Dratzig, sonst wie Nr. 32.	Desgl.	97 bis 99	Feiner Sand	3,03	a) 9,6 b) oben 10,0 Sohle 9,6	57,4	9,7	557	78,3	10,0	783	5,30	4150	1276
34	Neuhöfen, sonst wie Nr. 32.	Desgl.	96 bis 98	Sand	1,90	a) 9,6 b) oben 10,0 Sohle 9,6	57,4	9,7	557	78,3	10,0	783	3,80	2975	1276
35	Altenrheine, Dortmund-Ems-Canal. Ober-Präsidium Münster i. W.	Senkrechte Kammermauern. Der Oberdrempe liegt 3,6 m über dem Unterdrempe. Die Häupter sind aus Klinkermauerwerk aufgeführt, ebenso der untere Theil der Kammermauern, während der obere aus Stampfbeton mit Klinkerverblendung besteht. Drempe und Wendenischen sind aus Basaltwerksteinen hergestellt, die Gewölbe und vortretenden Kanten mit Sandwerksteinen bekleidet. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Eiserne Stemmthore. Die Füllung und Entleerung erfolgt durch lange Umläufe mit Rollschützenverschluss in Verbindung mit kurzen Stichkanälen. Ueber das Unterhaupt führt eine 4 m breite Blechbalkenbrücke mit Bohlenbelag. (Näheres zu Nr. 35—54 s. Zeitschr. f. Bauw. 1901 S. 431.)	95 bis 98	Festgelagerter Sand	3,60	a) 8,60 b) 8,60	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	6,60 ²⁾	4904	1561
															
										1:600					

17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Kammerwände und Häupter	Schleusenthore, Umlaufschützen u. dgl.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Sp. 16 u. 23)	des eigentlichen Bauwerks 1 qm Grundfläche des Innenraumes (Sp. 18 u. 20) 1 cbm Inhalt des Innenraumes (Sp. 15 u. 20)			
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
250 000	247 840	—	111 340	—	—	35 850	50 810	24 680	93,1	670,7	78,9	—	1) Höhe der Kammerdeiche über der Kammersole.
			23 680			9260	14 420	—		21,9	3,6		2) Ueber Betonoberkante an der Kammermauer.
		zus. 135 020		83 930 ⁷⁾		28 890							3) Unter Vernachlässigung des höher liegenden Oberdempels.
													4) Betonbett der beiden Häupter 193 qm, Kammersole 240 qm.
													5) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet.
65 000	64 620	—	47 380	6680 ⁸⁾	10 560	12 340	27 530	7510	28,7	156,4	27,4	—	6) Der Grunderwerb war im Kostenanschlag nicht vorgesehen.
													7) Für den Umbau des Unterhauptes 14 400 M, den Vorhafen 10 500 M, die Deichverlegung, Schleuseneinfahrt und Baggerarbeiten 59 000 M.
													8) Klappbrücke, Bohlwerke und Uferbefestigungen.
195 000	163 260 ⁹⁾	—	157 420	—	5840	75 170	60 970	21 280	58,9	201,0	40,2	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	9) 2050 M für den eisernen Ueberbau der Brücke, der Rest für Grundbettbefestigung.
199 000	167 150 ⁹⁾	—	155 950	—	11 200	67 840	65 890	22 220	53,2	199,2	37,6	desgl.	
175 000	172 970	20 440 ⁹⁾	144 910	—	7620	81 680	48 490	14 740	64,0	185,1	48,7	desgl.	
399 000	300 930 ⁹⁾	—	269 840	6050 ⁹⁾	25 040	104 840	136 740	28 260	67,2	363,2	55,0	desgl.	

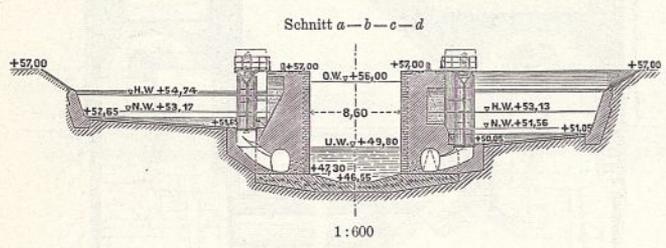
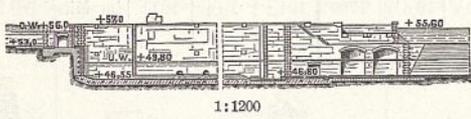


1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Größtes Schleusen-gefälle m	Lichte Weite a) in den Häuptern, b) in der Schleusen-kammer m	Schleusen-kammer, nutzbare			Innenraum der Kammer und Häupter					Flächen-inhalt des Grund-baues qm
							Länge m	Brei-te*) m	Grund-fläche qm	Länge m	durch-schnitt-liche Breite m	Grund-fläche qm	Höhe der Kammer-mauer über der Kammer-sole m	Inhalt cbm	
36	Kammerschleuse: Bergeshövede, Dortmund-Ems-Canal. Ober-Präsidium Münster	Der Oberdrempel liegt 4,10 m höher als der Unterdrempel. Die Drempel, Wend-nischen, Gewölbe und vortretenden Kanten sowie der Vor- und Abfallboden sind aus Sandwerksteinen hergestellt. Im übrigen wie Nr. 35. Ueber das Unterhaupt führt eine 4,3 m breite Blechbalkenbrücke mit Bohlenbelag.	95 bis 98	Fest-ge-lager-ter Sand	4,60	a) 8,60 b) 8,60	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	7,60 ¹⁾	5647	1673
37	Bevergern, sonst wie Nr. 36	Der Oberdrempel liegt 4,0 m höher als der Unterdrempel. Im übrigen wie Nr. 35. Eine Brücke über die Schleuse ist nicht vorhanden.	"	desgl.	4,50	"	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	7,50 ¹⁾	5573	1671
38	Rodde, sonst wie Nr. 36	Der Oberdrempel liegt 3,8 m höher als der Unterdrempel. Im übrigen wie Nr. 35.	"	desgl.	3,80	"	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	6,80 ¹⁾	5052	1578
39	Venhaus, sonst wie Nr. 36	Der Oberdrempel liegt 3,50 m höher als der Unterdrempel. Im übrigen wie Nr. 35.	"	desgl.	3,50	"	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	6,50 ¹⁾	4830	1561
40	Hesselte, sonst wie Nr. 36	Der Oberdrempel liegt 3,4 m höher als der Unterdrempel. Im übrigen wie Nr. 35. Blechbalkenbrücke mit Bohlenbelag über das Unterhaupt.	94 bis 95	desgl.	3,40	"	67,0	8,6	576	86,4	8,6	743	6,40 ¹⁾	4755	1532
41	Münster, sonst wie Nr. 36	Senkrechte Kammerwände, beiderseits zwei Sparbecken. Der Oberdrempel liegt 6,2 m über dem Unterdrempel. Die Häupter und die Kammerwände sind aus Bruchsteinmauerwerk aufgeführt mit Schichtsteinverblendung und Verwendung von Basaltwerksteinen für die Drempel, Wend-nischen und vortretenden Kanten. Gründung: Beton ohne Spundwände. Die Sohlen und Seitenwände der Sparbecken sind mit Bruchsteinmauerwerk bekleidet, der Kern der Zwischenmauern besteht aus Stampfbeton. Die Füllung und Ent-leerung der Sparbecken und der Schleusen-kammer wird durch durchgehende Um-laufcanäle mit Sticheanälen bewirkt. Zum Verschluss dienen Roll- und Cylinder-schütze. Die Bewegung der eisernen Stemmthore, der Schützen und Einfahrts-spille geschieht durch Dynamomaschinen, welche durch ein mit dem Schleusen-gefälle arbeitende Turbine gespeist werden. Ueber das Unterhaupt führen im schiefen Winkel eine zweigleisige Eisenbahnbrücke und eine 4,5 m breite Feldwegbrücke. Zur Vermeidung späterer Störungen ist zugleich mit dem Bau der Schleuse das Unterhaupt einer zweiten Schleuse mit der über dasselbe führenden Brücke aus-geführt.	95 bis 98	Fester Mergel-fels	6,70	"	67,0	8,6	576	105,4	8,6	906	9,50 ¹⁾	8607	2003



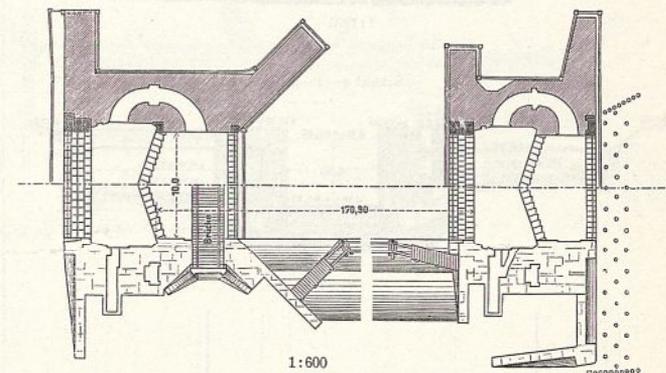
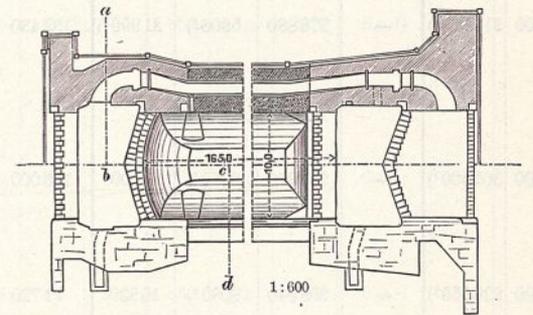
17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
dem Anschlage	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Kammerwände und Häupter	Schleusenthore, Umlaufschützen u. dgl.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Sp. 16 u. 23)	des eigentlichen Bauwerks 1 qm Grundfläche des Innenraumes (Sp. 13 u. 20)	1 cbm Inhalt des Innenraumes (Sp. 15 u. 20)		
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M
430000	300760 ²⁾	—	274730	2050 ³⁾	23980	99470	144090	31170	59,5	369,8	48,7	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise sowie durch unentgeltliche Lieferung von Werksteinen und Kleinschlag aus fiscalischen Steinbrüchen	1) Ueber Betonoberkante an der Kammermauer. 2) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 3) Für den eisernen Ueberbau der Brücke. 4) Für Grundbettbefestigung.
430000	308390 ²⁾	—	294880	2740 ⁴⁾	10770	119520	145540	29820	71,5	396,9	52,9	desgl.	5) 2050 M für den eisernen Ueberbau der Brücke, der Rest für Grundbettbefestigung.
393000	316770 ²⁾	—	278880	5900 ⁵⁾	31990 ⁵⁾	132430	118890	27560	83,9	375,3	55,2	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	6) 3180 M für den eisernen Ueberbau der Brücke, der Rest für Grundbettbefestigung.
399000	301520 ²⁾	—	263370	6050 ⁵⁾	32100	105000	134480	23890	67,3	354,5	54,5	desgl.	7) Davon 2000 M für Grundbettbefestigung, 43100 M für den Ueberbau der Eisenbahn- und Wegebrücken über beide Unterhäupter.
310000	226650 ²⁾	—	208240	8080 ⁶⁾	10330	71720	108730	27790	46,8	280,3	43,8	desgl.	8) Darunter 17160 M für Anlage und Wiederbeseitigung des Anschlussgleises an die Eisenbahn bei Hörstel. 9) Ohne die anderweit verrechnete zeitweilige Umlegung der Eisenbahngleise.

die erste Schleuse
 678000 | 668000²⁾ | — | 581400 | 45100⁷⁾ | 41500⁸⁾ | 114100 | 317100¹⁰⁾ | 150200¹¹⁾ | 57,0 | 641,7 | 67,5
 das Unterhaupt der zweiten Schleuse
 132000 | 118000²⁾ | — | 110000 | — | 8000



¹⁰⁾ Einschließlich der Einfassungen der Sparbecken.
¹¹⁾ Einschließl. der 114500 M erfordernden Maschinenanlage und elektrischen Betriebseinrichtung.

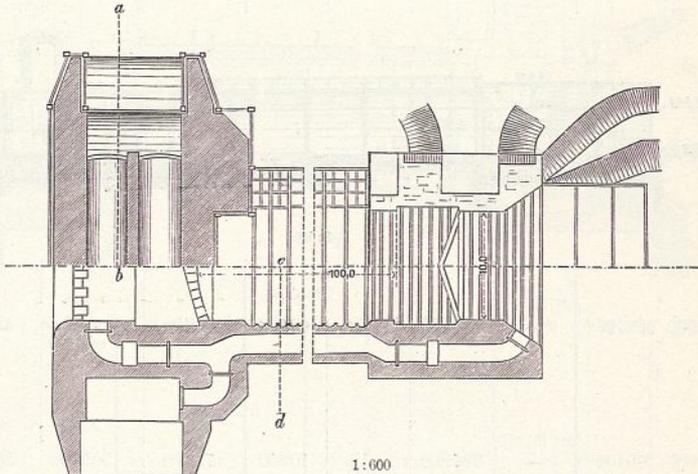
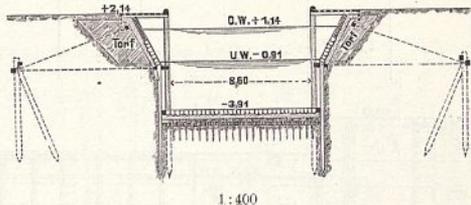
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Größtes Schleusen-gefälle m	Lichte Weite a) in den Häuptern, b) in der Schleusen-kammer m	Schleusen-kammer, nutzbare			Innenraum der Kammer und Häupter					Flächen-inhalt des Grund-baues qm
							Länge m	Brei-te*) m	Grund-fläche qm	Länge m	durch-schnitt-liche Breite m	Grund-fläche qm	Höhe der Kammer-mauer über der Kammer-sole m	Inhalt cbm	
42	Kammerschleuse Gleesen , Dortmund-Éms- Canal. Ober-Präsidium Münster	Senkrechte Kammerwände, beiderseits 2 Sparbecken. Der Oberdrempele liegt 6,1 m über dem Unterdrempele. Die Häupter sind aus Ziegelmauerwerk mit Klinkerverblendung aufgeführt, die Kammerwände aus Bruchsteinmauerwerk. Die Drempele, Wendensichen und vortretenden Kanten sind aus Basaltwerksteinen hergestellt. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Die Sohlen und Seitenwände der Sparbecken sind mit einer 0,50 m starken Betonschicht bekleidet auf einer gleich starken Unterlage von Magerbeton. Sonst in allem wie Nr. 41. Ueber das Unterhaupt führt eine 4,5 m breite Wegebrücke.	95 bis 96	Fest-gelagerter grober Sand	6,20	a) 8,60 b) 8,60	67,0	8,6	576	88,4	8,6	760	9,20 ²)	6992	2468
43	Schleppzug-schleuse: Teglingen , sonst wie Nr. 42	Steile Kammerwände. Der Oberdrempele liegt 2,8 m höher als der Unterdrempele. Die Häupter sind aus Klinkermauerwerk hergestellt unter Verwendung von Basaltwerksteinen für die Drempele, Wendensichen und vorspringenden Kanten. Die Kammermauern im unteren Theile aus Stampfbeton mit Bruchsteinverkleidung. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Eiserne Stemmthore. Füllung und Entleerung durch lange Umläufe von je 2,6 qm Querschnitt mit kurzen Stich-canalén und Rollschützenverschlufs.	94 bis 97	Feiner Sand	3,30	a) 10,0 b) 10,0 i. d. Sohle	165,0	10,0	1650	187,3	10,0	1873	6,00 ²)	11 238	3622
44	Varloh , sonst wie Nr. 42	Der Oberdrempele liegt 2,7 m höher als der Unterdrempele. Im übrigen wie Nr. 43. Ueber das Unterhaupt führt eine Blechbalkenbrücke mit Bohlenbelag.	94 bis 97	Leichter Sand	3,67	a) 10,00 b) 10,00 i. d. Sohle	165,0	10,0	1650	187,3	10,0	1873	6,40 ²)	11 987	3632
45	Meppen , sonst wie Nr. 42	Der Oberdrempele liegt 3,7 m höher als der Unterdrempele. Im übrigen wie Nr. 43.	94 bis 97	desgl.	4,30	a) 10,00 b) 10,00 i. d. Sohle	165,0	10,0	1650	187,3	10,0	1873	6,90 ²)	12 924	3636
46	Hanekenfährr , sonst wie Nr. 42	Geböschte Kammerwände. Beide Drempele liegen in gleicher Höhe. Das Oberhaupt ist um 0,6 m höher geführt als der übrige Theil. Die Häupter sind aus Klinkermauerwerk hergestellt unter Verwendung von Basaltwerksteinen für die Drempele, Wendensichen und vortretenden Kanten. Gründung: Beton zwischen Spundwänden. Die im Verhältnifs 1:1 geneigten Kammerböschungen sind mit Sandsteinpflaster auf Schotterunterlage, die Kammersole mit Bruchsteinpflaster befestigt. In der Linie des Böschungsfußes ist auf jeder Seite der Kammer ein Leitwerk aus 0,36 m starken Rundpfählen nebst einem 1,0 m breiten Laufsteg angeordnet. Eiserne Stemmthore. Die Füllung und Entleerung erfolgt durch kurze Umläufe in den Häuptern von je 3,26 qm Querschnitt mit Rollschützenverschlufs. Am Unterhaupt ist ein Sturzbett aus Senkfaschinen mit Steinpackung hergestellt. Ueber das Oberhaupt führt eine Blechbalkenbrücke mit Bohlenbelag.	94 bis 96	Block-Lehm, darunter theils Sand, theils Kies mit Lehm	1,50	a) 10,00 b) 10,00 i. d. Sohle	170,9	10,0 ¹)	1709	191,1	10,0	1911	im Mittel 5,60	10 702	2430 ³)



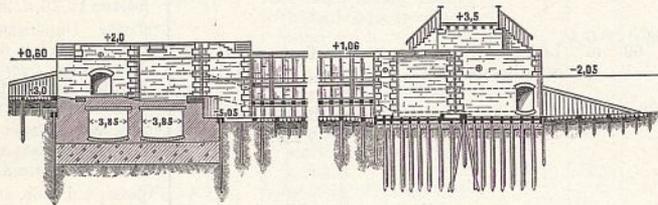
17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
dem Ausschlage	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Kammerwände und Häupter	Schleusenthore, Umlaufschützen u. dgl.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Sp. 16 u. 23)	des eigentlichen Bauwerks 1 qm Grundfläche des Innenraumes (Sp. 13 u. 20)	1 cbm Inhalt des Innenraumes (Sp. 15 u. 20)		
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		M*)
660 000	663 570 ⁴⁾	—	624 530	17 440 ⁵⁾	21 600	193 490	291 870 ⁷⁾	139 170 ⁸⁾	78,4	821,8	89,3	Ueberschreitung infolge Mehrkosten der mechanischen Betriebseinrichtung trotz bedeutender Ersparnisse durch niedrige Verdingungspreise bei den übrigen Arbeiten	1) Zwischen den Leitwerken. 2) Ueber Betonoberkante an der Kammermauer. 3) Betonbett der beiden Häupter 820 qm, Kammer- sohle 1610 qm. 4) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 5) Davon 10790 M für Grundbettfestigung, 3300 M für den Ueberbau der eisernen Brücke, 1350 M für Leitwerke, 2000 M für den Luftdruckpegel. 6) Die Grundbett- und Böschungsbefestigungen in den Vorhäfen und sonstige Nebenanlagen sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 7) Einschließlich der Einfassungen der Sparbecken. 8) Einschließlich der 96580 M erfordernden Maschinenanlage und elektrischer Betriebseinrichtung.
560 000	497 300 ⁴⁾	—	479 500	— ⁵⁾	17 800	271 400	176 500	31 600	74,9	256,0	42,7	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	
650 000	531 900 ⁴⁾	—	502 700	— ⁵⁾	29 200	276 100	190 800	35 800	76,0	268,4	41,9	desgl.	
617 000	520 400 ⁴⁾	—	501 900	— ⁵⁾	18 500	279 700	183 100	39 100	76,9	268,0	38,8	desgl.	
430 000	346 000 ⁴⁾	—	283 800	— ⁵⁾	62 200	99 300	138 900	45 600	40,9	148,5	26,5	desgl.	

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstraße, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Größtes Schleusen-gefälle m	Lichte Weite a) in den Häuptern, b) in der Schleusen-kammer m	Schleusen-kammer, nutzbare			Innenraum der Kammer und Häupter					Flächen-inhalt des Grund-baues qm
							Länge m	Brei-te*) m	Grund-fläche qm	Länge m	durch-schnitt-liche Breite m	Grund-fläche qm	Höhe der Kammer-mauer über der Kammer-sole m	Inhalt cbm	
47	Schleppzug-schleuse: Bollingerfähr, Dortmund-Ems-Canal. Ober-Präsidium Münster	Geböschte Kammerwände. Beide Drempeel liegen in gleicher Höhe. Das Oberhaupt ist um 0,2 m höher geführt als der übrige Theil. Anordnung und Bauart im übrigen wie bei Nr. 46 mit Ausnahme der etwas abweichenden Grundriffsanordnung der Häupter. Auch sind die Böschungen der Kammerwände durch Basaltsteinpflaster auf Schotterunterlage mit vorgesetzter Rundpfehlwand und die Kammersole durch eine Faschinenlage mit Steinpackung befestigt. Zur Füllung und Entleerung dienen außer den kurzen Umläufen Klapp-schützen in den eisernen Thoren. Das Sturzbett am Unterhaupt besteht zwischen den Flügelmauern aus einem Betonbett, im übrigen aus einer Faschinenlage mit Steinpackung. Die über das Unterhaupt führende 2,5 m breite eiserne Hubbrücke ist anderweit veranschlagt und verrechnet.	94 bis 96	Leichter Sand	1,80	a) 10,00 b) 10,00 i. d. Sohle	170,2	10,0 ²⁾	1702	191,8 ³⁾	10,0	1918	im Mittel 6,50	12467	2385 ⁴⁾
48	Hüntel, sonst wie Nr. 47	Das Oberhaupt ist um 0,6 m höher geführt als der übrige Theil. Sonst wie Nr. 47. Die über das Unterhaupt führende Blechbalkenbrücke ist anderweit veranschlagt und verrechnet.	"	desgl.	2,90	a) 10,00 b) 10,00 i. d. Sohle	170,2	10,0 ²⁾	1702	191,8 ³⁾	10,0	1918	im Mittel 7,60	14577	2476 ⁵⁾
49	Hilter, sonst wie Nr. 47	Das Oberhaupt ist um 0,4 m höher geführt als der übrige Theil. Sonst wie Nr. 47. Blechbalkenbrücke über das Unterhaupt wie bei Nr. 48.	"	desgl.	1,50	desgl.	170,2	10,0 ²⁾	1702	191,8 ³⁾	10,0	1918	im Mittel 6,10	11700	2379 ⁶⁾
50	Düthe, sonst wie Nr. 47	Wie Nr. 49.	"	desgl.	2,20	desgl.	170,2	10,0 ²⁾	1719	191,8 ³⁾	10,0	1918	im Mittel 6,70	12851	2421 ⁷⁾
51	Herbrum, sonst wie Nr. 47	Desgl., doch ist eine Brücke nicht vorhanden.	95 bis 97	desgl.	2,15	desgl.	170,2	10,0 ²⁾	1702	191,8 ³⁾	10,0	1918	im Mittel 6,80	13042	2407 ⁸⁾
52	Seeschleuse: Oldersum, Dortmund-Ems-Canal. Strecke: Oldersum-Emden. Regierung Aurich	Geböschte Kammerwände, beide Drempeel liegen in gleicher Höhe. Die Häupter, in welchen je 1 Fluth- und Ebethorpaar angeordnet ist, sind aus Klinkermauerwerk aufgeführt und auf Beton zwischen Spundwänden gegründet. Für die Drempeel, Wendenischen und Abdeckplatten sind Basaltwerksteine, für die Eckverkleidungen, Einfassungen der Umläufe usw. Sandwerksteine verwandt. Die im Verhältnis 1:1 geneigten Kammerwände sind durch Basaltpflaster auf Schotterunterlage, die Kammersole durch Bruchsteinpflaster auf Schotter und Packwerkunterlage befestigt. In der Linie des Böschungsfußes ist ein hölzernes Leitwerk mit Laufsteg angeordnet. Die Füllung und Entleerung erfolgt durch kurze Umläufe in den Häuptern von je 3,5 qm Querschnitt mit Roll- und Gleitschützenverschluss. Eiserne Stemmthore. Die Ebethore haben zur Spülung des Außencanals Schützöffnungen von je 9,6 qm Querschnitt, welche durch hölzerne Rollschütze geschlossen werden. An beiden Häuptern sind Sturzbetten aus Senkfaschinen mit Steinbelastung hergestellt. Ueber das Binnenhaupt führt eine 5 m breite eiserne Landstraßenbrücke mit Bohlenbelag.	94 bis 97	Klei, Pulver-erde, darunter Sand	2,80 ¹⁾	a) 10,00 b) Sohle 12,00	100,0	12,0 ²⁾	1200	142,0	11,3	1605	in den Häuptern 8,30 in der Kammer 6,50	11330	2270 ⁹⁾

17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Gesamtkosten der Bauanlage nach		K o s t e n				Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten	Sonstige Bemerkungen.
dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Kammerwände und Häupter	Schleusenthore, Umlaufschützen u. dgl.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Sp. 16 u. 23)	des eigentlichen Bauwerks 1 qm Grundfläche des Innenraumes (Sp. 13 u. 20)	1 cbm Inhalt des Innenraumes (Sp. 15 u. 20)		
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M		
352 000	317 000 ¹⁰⁾	—	293 400	— ¹¹⁾	23 600	90 800	162 200	40 400	38,1	153,0	23,5	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise	1) Bei gewöhnlichem Hochwasser in der Ems und Niedrigwasser im Seiten-canal. 2) Zwischen den Leitwerken. 3) Ohne die schrägen Flügel am Unterhaupt. 4) Betonbett der beiden Häupter 783 qm, Kammer-sole 1602 qm. 5) Betonbett der beiden Häupter 873 qm, Kammer-sole 1602 qm. 6) Betonbett der beiden Häupter 777 qm, Kammer-sole 1602 qm. 7) Betonbett der beiden Häupter 819 qm, Kammer-sole 1602 qm. 8) Betonbett der beiden Häupter 805 qm, Kammer-sole 1602 qm. 9) Betonbett beider Häupter 1180 qm, Kammer-sole 1090 qm. 10) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 11) Die Grundbett- und Böschungsbefestigungen in den Vorhäfen und sonstige Nebenanlagen sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 12) Straßenbrücke, Deichverlegung, Pflasterarbeiten usw.
390 000	382 700 ¹⁰⁾	—	322 600	— ¹¹⁾	60 100	105 400	174 900	42 300	42,6	168,2	22,1	desgl.	
339 000	278 100 ¹⁰⁾	—	267 800	— ¹¹⁾	10 300	78 100	150 800	38 900	32,8	139,6	22,9	desgl.	
357 000	312 300 ¹⁰⁾	—	303 300	— ¹¹⁾	9 000	85 700	176 400	41 200	35,4	158,1	23,6	desgl.	
390 000	340 500 ¹⁰⁾	—	327 200	— ¹¹⁾	13 300	128 500	163 700	35 000	53,4	170,6	25,1	desgl.	
455 000	426 900 ¹⁰⁾	—	360 220	44 240 ¹²⁾	22 440	123 280	173 200	63 740	54,3	224,4	31,8	desgl.	

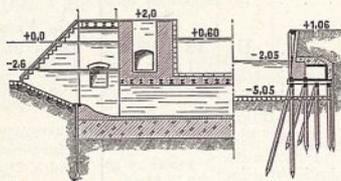
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16		
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Provincial-Behörde	Anordnung und Bauart	Zeit der Ausführung	Bau-Grund	Größtes Schleusen-gefälle m	Lichte Weite a) in den Häuptern, b) in der Schleusen-kammer m	Schleusen-kammer, nutzbare			Innenraum der Kammer und Häupter					Flächen-inhalt des Grund-baues qm		
							Länge m	Brei-te*) m	Grund-fläche qm	Länge m	durch-schnitt-liche Breite m	Grund-fläche qm	Höhe der Kammer-mauer über der Kammer-sole m	Inhalt cbm			
53	Kammerschleuse: Borssum , Dortmund-Ems-Canal, Strecke: Oldersum-Emden. Regierung Aurich	Steile Kammerwände. Der Oberdrempe liegt 2,05 m höher als der Unterdrempe. Die Häupter sind aus Klinkermauerwerk hergestellt unter Verwendung von Basaltwerksteinen für die Drempe, Wendischen und vortretenden Kanten. Das Oberhaupt ist auf Beton zwischen Spundwänden, das Unterhaupt auf Pfahlrost gegründet. Die Kammermauern ruhen auf hohem Pfahlrost, die Vorderseite besteht im unteren Theile aus Klinkermauerwerk, im oberen Theile aus liegenden Kappengewölben zwischen I-Eisen mit der Neigung 20:1. Die Decke und die hintere Seite der durchgehenden Umlauf-canäle von je 3,5 qm Querschnitt wird durch I-Eisen mit Bohlenbekleidung auf Betonabdeckung begrenzt. Der aus eichenen Bohlen hergestellte Boden hat 5 cm weite Fugen zum Durchlassen des Wassers. Der hintere Abschluss wird durch eine Spundwand gebildet. Die Kammersohle besteht aus Bruchsteinpflaster auf Ziegelbrocken und Buschunterlage zwischen in die Sohle eingebetteten Spannbalken. Der Verschluss der Umläufe erfolgt theils durch Rollschützen, theils durch Drehschützen. Unter dem Oberhaupt wird der Emden Vorfluthcanal mittels eines Dükers von 24 qm Durchflußquerschnitt durchgeführt. Die Abdeckung der beiden Dükeröffnungen besteht aus I-Eisen mit dazwischen geschobenen Basaltplatten. Ueber das Unterhaupt führt eine 5 m breite Strafenbrücke mit Parallelträgern und Bohlenbelag.	96 bis 97	Klei und Darg, darunter Sand	3,15	a) 10,00 b) 10,00	100,0	10,0	1000	127,6	10,0	1276	6,1	7784 ¹⁾	2650 ²⁾		
																	
54	Emden , Verbindungs-canal zwischen dem Ems-Jade-Canal und dem Dortmund-Ems-Canal, sonst wie Nr. 53	3 gemauerte Häupter, deren Drempe in gleicher Höhe liegen. Durch das Mittelhaupt wird die Schleuse in zwei Kammern von 44 und 18 m Nutzlänge getheilt. Die Häupter sind aus Ziegelmauerwerk aufgeführt mit Klinkerverblendung und Werksteinen für die Wendischen und vortretenden Kanten. Die Drempe sind aus Eichenholz hergestellt. Gründung: Pfahlrost. Unter jedem Haupt sind 3 Querspundwände angeordnet. Die Kammerwände bestehen bis Unterwasserhöhe aus verankerten Spundwänden, darüber aus Pflasterböschungen aus Basalt und Klinkern mit der Neigung 1:1/2. Die Spundwände sind in der Kammersohle durch Spannbalken gegen einander abgepreizt. Hinter die Pflasterböschung ist zur Verminderung des Erdschubes eine Torfpackung gelegt. Vor die Spundwand sind in Abständen von 2 m Streichpfähle gesetzt, auf welchen eine hölzerne Laufbrücke ruht. Die Befestigung der Kammersohle besteht aus Basaltpflaster auf einer Unterlage von Ziegelbrocken und Senkfascinen. Die Füllung und Entleerung der Kammer erfolgt durch Schieber-schützen in den eisernen Thoren.	98 bis 00	Klei, darunter Darg, Thon z. Th. mit Sand gemischt	2,30	a) 8,60 b) 8,60	67,0	8,6 zwischen den Streich-pfählen	576	82,4	8,6	709	6,05	4289	Die Häupter allein 507		
																	

17		18		19		20		21		22		23		24		25		26		27		28		29		30	
Gesamtkosten der Bauanlage nach		Kosten						Kosten der Haupttheile des eigentlichen Bauwerks			Einheitskosten			Bemerkungen zur Höhe der Ausführungskosten		Sonstige Bemerkungen.											
dem Anschlag	der Ausführung	des Grunderwerbs	des eigentlichen Bauwerks	der Nebenanlagen	unter Ins-gemein	Grundbau einschl. Erdarbeiten und Wasserhaltung	Kammerwände und Häupter	Schleusenthore, Umlaufschützen u. dgl.	des Grundbaues 1 qm Grundfläche (Sp. 16 u. 23)	des eigentlichen Bauwerks		1 qm Grundfläche des Innenraumes (Sp. 13 u. 20)	1 cbm Inhalt des Innenraumes (Sp. 15 u. 20)														
M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	M	
567 000	504 980 ³⁾	—	467 030	34 240 ⁵⁾	3710	243 940 ⁷⁾	187 240	35 850	92,1	366,0	60,0	Ersparnis infolge niedriger Verdingungspreise		1) Unter Vernachlässigung des höher liegenden Oberdempels. 2) Betonbett des Oberhauptes 585 qm, Pfahlrost des Unterhauptes 340 qm, Kammerwände und Sohle 1725 qm. 3) Die Kosten des Grunderwerbs und der Bauleitung sind anderweit veranschlagt und verrechnet. 4) Erworben sind 183 a. 5) Strafsenbrücke, Eisenheile des Dükers, Uferbefestigungen an den Häuptern usw. 6) Davon für den Aushub des Ober- und Unterkanals rund 30 000 M, im übrigen Grundbett und Böschungsbefestigungen. 7) Davon für die Beton-gründung des Oberhauptes 60 300 M, den Pfahlrost des Unterhauptes 19 000 M, die Kammerwände 76 000 M, überall ohne Erdarbeiten und Wasserhaltung. 8) Davon für die Pfahlrost-gründung der 3 Häupter rund 44 000 M.													
292 000	275 000	16 000 ⁴⁾	183 500	51 000 ⁶⁾	24 500	81 300 ⁸⁾	76 200	26 000	Die Häupter allein 88,2 vgl. Bem. 8		258,8	42,8	desgl. namentlich der Zimmerarbeiten														



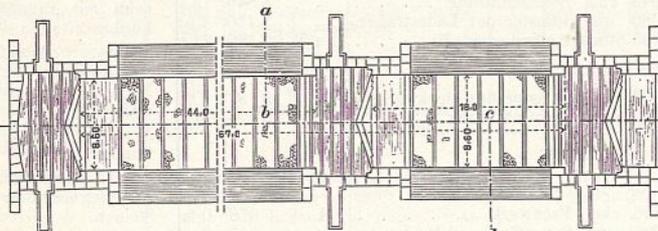
1: 600

Schnitt a-b-c-d



1: 600

Die Höhenzahlen sind bezogen auf Nesserlander Fluth-Null, dieses liegt auf + 1,14 N. N.



1: 600

1	2	3	4											5	
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten	Ein- heits- preis	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten		Ein- heits- preis
Häfen.															
1	Fischereihafen: Hela, Regierung Danzig	92 bis 93	2 276 1 039 1 206	Stück m qm	Rundpfähle ¹⁾ Gurthölzer ²⁾ Lattenbelag einschl. der Längsbalken ³⁾ Faschinenpackung	T u. A " " " "	55 520 3 540 10 097 2 479	24,4 3,4 8,4 1,85	5 050 929 19 460	cbm " kg	Steinschüttung Cementsandblöcke Schmiedeeisen der Anker, Bolzen u. dergl.	U u. T " " "	48 894 15 256 7 786	9,7 16,4 0,40	1) 6—9 m lang, 25—30 cm Durchmesser. 2) Halbe Rundhölzer von 25—30 cm Durchmesser. 3) Latten 10/10 cm, Längsbalken 15/25 u. 20/25 cm.
2	Kolbergermünde, Persante. Regierung Köslin	95 bis 96	72 725 132 121	cbm m "	Erdaushub ⁴⁾ Kaimauer ⁵⁾ Steinböschung mit Spundwand ⁶⁾	T " "	14 480 17 960 9 270	0,20 136,1 76,6	69 1	m	Ladesteg Schwimmpfals	T "	1 960 300	28,4 —	4) Loser Dünsand, der Aushub erfolgte nur durch Baggerung, der Boden wurde mittels Prähmen in der See verstrützt. 5) Aus vorhandenen Bruchsteinen s. die Abb. der Kaimauer unter A, I Nr. 2. 6) desgl. s. d. Abb. der Steinböschung das.
3	Umschlags- und Sicher- heitshafen: Cosel, Oder. Ober-Präsid. Breslau	92 bis 94	540000 15 500 200	cbm qm m	Erdaushub Böschungspflaster ⁷⁾ Kaimauer ⁸⁾	U T T u. U	515 000 68 000 100 453	0,95 4,4 502,3	3 700 23 300	qm m	gepflasterte Zufahrwege. Eisenbahngleise einschl. Weichen und Dreh- scheiben	U " "	22 500 905 000	6,1 38,9	7) 0,3 m stark auf 0,2 m starker Kiesbettung. 8) S. A, XII Nr. 1.
4	Cassel, Fulda. Regierung Cassel	93 bis 98	90 320 30 000 2 400 7 844 6 200 698	cbm " " qm " "	Erdaushub über Wasser ⁹⁾ desgl. unter Wasser desgl. Böschungen besamt Böschungspflaster Böschungen mit Lehm bekleidet desgl. mit Rasen belegt	U " A U " "	70 450 49 200 1 800 941 23 250 524 765	0,78 1,64 0,75 0,12 3,8 0,75 0,92	114 87 4 500 1 217 7 677 2 800	m " " " " m	Kaimauer Trockenmauer Reihenpflaster Wegeflächen mit Schotter- belag befestigt desgl. mit Lehmschlag befestigt Eisenbahngleise	U " " " " "	43 300 1 157 26 300 3 347 4 606 73 780	379,8 13,3 5,8 2,75 0,60 28,4	9) Die Erdarbeiten wurden meist im Trockenem ausgeführt, soweit erforderlich unter Wasserhaltung; mittl. Förderweite 150 m. 10) Karren und Feldbahn mit Pferdebetrieb, Förderweite 70—250 m. 11) Dampfbagger, Prähme, mittl. Förderweite 600 m.
5	Landsberg, Warthe. Regierung Frankfurt a. O.	96 bis 98	51 650 30 360 896 9 000 1 109	cbm " " qm "	Erdaushub im Trockenem einschließlich Wasser- haltung ¹⁰⁾ Baggerung ¹¹⁾ Kalksteingrusschüttung Rasenbelag Abpflasterung des Hafendammes ¹²⁾	T " " " "	30 813 16 324 4 987 1 665 3 764	0,60 5,6 5,4 0,19 0,29	66 1 500 500 777 169 480	m cbm qm qm cbm m	Böschungstreppen Packwerk Sprentlage Bühnenpflaster ²¹⁾ Steinschüttung Drahtenzäumung ²²⁾	T " " " " "	379 3 785 446 2 568 1 135 1 655	5,7 2,52 0,99 3,3 6,7 3,5	12) Unter Verwendung vorhandener Steine. 13) Aushub mittels Spaten und Bagger. Förderweite bis 250 m. 14) Trockenbagger, mittlere Förderweite 200 m.
6	Sicherheits- hafen Tschierzig, Oder. Ober-Präsid. Breslau	96 bis 98	55 200 8 400	cbm "	Erdaushub und Verbauen im Hafendamm ¹³⁾ desgl. einschl. Verbauen in der Uferstraße	U T	26 851 4 542	0,49 0,54	10 811	qm	Befestigung der Damm- böschungen mit Mutter- boden einschl. Ansäen	U	865	0,08	15) Handkarren und Feldbahn, mittlere Förderweite 150 m. 16) Dampfbagger mit Klappprähmen, mittl. Förderweite 500 m. 17) Dampfbagger, mittlere Förderweite 200 m.
7	Torgau, Elbe. Ober-Präsid. Magdeburg	94 bis 98	260000	cbm	Erdaushub im Trockenem und Verbauen in den Dämmen einschl. Rasen- bekleidung ¹⁴⁾	U	201 218	0,77	6 140 2 545 3 380 85	qm cbm qm Stück	Böschungspflaster Steinschüttung Pflaster der Ladestraßen Anbindesteine ²³⁾	T " " U u. T	14 251 8 846 7 110 2 180	2,92 3,5 1,93 24,5	18) Handkarren und Feldbahn mit Pferdebetrieb, Förderweite bis 400 m. 19) Spaten, Dampfbagger, Handkarren, Feldbahn, Nachen, Förderweite bis 1000 m. 20) Aus Sprengsteinen gewonnen.
8	Barby, sonst wie Nr. 7	95 bis 96	90 182 66 634 21 900	cbm " qm	Erdaushub über Wasser ¹⁵⁾ desgl. unter Wasser ¹⁶⁾ Rasenbelag der Deich- böschungen	T " "	50 109 26 008 5 463	0,56 0,39 0,26	3 823 770	qm cbm	Pflaster des Deckwerks Steinschüttung	A T	9 137 3 478	2,39 4,5	21) Unter theilweiser Verwendung von vorhandenen Steinen. 22) 1,75 m hohes Drahtgeflecht zwischen hölzernen Pfosten, einschl. dreier 2flügl. und zweier 1flügl. eiserner Thore.
9	Bleckede, sonst wie Nr. 7	"	23 461 45 518 15 006	cbm " "	Erdaushub unter Wasser ¹⁷⁾ desgl. üb. Wasser einschl. Verbauen desselben ¹⁸⁾ desgl.	A " U	8 119 22 691 7 503	0,35 0,50 0,50	896 3 295 22 930 672	cbm qm qm "	Packwerk Sprentlage und Rauwehr Rasenbelag Pflaster	A " " "	676 965 2 792 1 285	0,75 0,29 0,12 1,91	23) Eingegrabene Sandsteinquadern 65/65 cm stark, 1 m hoch mit Schiffsringen. 24) Aus Basaltsteinen, sogen. nassauisches Pflaster. 25) Schmiedeeisen, Durchmesser 1,44 m.
10	Oberwesel, Rhein. Ober-Präsid. Coblenz	95 bis 98	123789 22 713 25 329 6 456 7 857 6 347 970 791	cbm " " qm " " " "	Erdaushub über und unter Wasser ¹⁹⁾ Kiesschüttung Felsbeseitigung Steinschüttung Pflaster 0,3 m stark desgl. ²⁰⁾ desgl. 0,5 m stark Bankettpflaster	U " " " " " " "	68 084 14 763 321 556 19 775 21 034 9 077 2 444 1 204	0,55 0,65 12,7 3,1 2,68 1,43 2,52 1,52	891 12 173 19 42,4 1 766 20 11	cbm qm qm Stück qm Stück "	Trockenmauerwerk der Futtermauer ²⁴⁾ Mutterbodenbekleidung Treppen Röhrendurchlässe ²⁵⁾ Anschlußgleis Mehrringe Haltepfähle	U " " " " " "	9 012 3 043 1 584 6 220 31 040 627 550	10,1 0,25 83,4 146,7 17,6 31,4 50,0	

1	2	3	4											5		
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												Erläuterungen.	
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten	Einheitspreis	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten			Einheitspreis
№	№	№												№	№	
11	Sicherheits- hafen Mülheim a. Rh., Rhein. Ober-Präsid. Coblenz	93 bis 96	637650	cbm	Erdaushub ¹⁾	U	401 720	0,63	33	m	massiv überwölbt. Durch- laß als Spüschleuse	U	22 054	668,3	1) Bagger, Elevator, Feld- bahn, Förderweite bis 1000 m. 2) 578 m lang, je m 60,6 № einschl. Abdeckung. 3) 30 cm stark, unter theil- weiser Verwendung von vorhandenem Abbruchma- terial.	
		8 290	„	Basaltsteinvorlagen	„	41 820	5,0	5 006	qm	Kieswege	„	3 078	0,61			
12	Flohshafen Kostheim a. M., Main. Regierung Wiesbaden	92 bis 93	69 500	cbm	Erdaushub über Wasser ⁴⁾ desgl. unter Wasser ⁵⁾	U	249 694	1,20	3 577	cbm	Uferbefestigung durch Steinschüttung und Pflaster	U	25 328	7,1	4) Feldbahn mit Pferde- und Locomotivbetrieb, mittl. Förderweite 500—1000 m. 5) Eimerbagger, Prähne, mittlere Förderweite 500 bis 1000 m.	
		1 864	„	Trockenmauerwerk ²⁾	„											23 399
		578	m	Abdecksteine	„	11 560	20,0	1 430	qm	gepflasterte Zufahrtswege	„	9 504	6,6			
		15 077	qm	Basaltsteinpflaster ³⁾	„	43 554	2,89	5 000	„	Wege mit abgewalzter Kleinschlagdecke	„	8 616	1,72			
		72 293	„	Böschungen mit Mutter- boden bedeckt und besamt	„	14 460	0,20									
		Strafenbrücken, 1. Eiserne Brücken.														
1	Klappbrücke Tiegenort, Durchstich zwischen der Elbinger Weichsel und der Tiege. Landstrafse. Reg. Danzig	97 bis 00	377	qm	Spundwände ⁴⁾	U	6 511	17,3	17	t	Flufseisen	U	4 836	284,5	1) 15 cm stark, 6,2 m tief gerammt. 2) 30 cm stark, 10,3 m tief gerammt. 3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) Granit.	
		270	cbm	Erdaushub zwischen den- selben	„	378	1,40	11,7	„	Gufseisen	„	5 870	501,7			
2	Strafenbrücke Ohlau, Oder, Chaussee. Ober-Präsid. Breslau	96 bis 99	457	cbm	Brunnengründung des linken Landpfeilers unter Luftdruck ⁵⁾	U	28 200	61,7	483	„	Klinkermauerwerk der beiden Landpfeiler	„	13 130	27,2	5) Einschl. Erdaushub, 8,1 m tief gesenkt. 6) Desgl., 11,9 m tief ge- senkt. 7) Desgl. 3,0 m tief gesenkt; Beton: 1 Theil Cement, 4 Theile Sand, 5 1/2 Theile Kleinschlag. 8) 20 cm stark, 3,3 m tief gerammt. 9) 20 cm stark, 5,2 m tief gerammt. 10) 15 cm stark, 4,5 m tief gerammt. 11) Zwischen den Spund- wänden. 12) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 13) Granit. 14) Fahrbahn: 10 cm starke kieferne Bohlen mit 7 cm starken desgl. Deckbohlen, Fußwege: 5 cm starke kieferne Bohlen. 15) 12 cm stark auf Kies- bettung. 16) 2,5 cm starker Belag von Gufasphalt auf 5 cm star- ken Monierplatten. 17) 3 cm stark.	
		74	Stück	Rundpfähle ²⁾	„	4 431	60,0	13,8	„	desgl. des Gegengewich- tes	„	2 211	160,2			
		110	cbm	Stampfbeton ³⁾	„	2 643	24,0	4,3	„	Gufstahl	„	2 822	656,3			
		210	„	Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung	„	6 550	31,2	294	kg	Bronce	„	780	2,65			
		6,1	„	Werksteinmauerwerk ⁴⁾	„	1 050	172,1	74	qm	Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹⁴⁾	„	720	9,7			
3	Breslau, Grofs- schiffahrtsweg. Rawitscher Provincial- chaussee. Ober-Präsid. Breslau	96 bis 97	2 500	cbm	Erdaushub über Wasser	U	1 750	0,70	96,6	t	Flufseisen	U	28 400	294,0	15) 15 cm stark, 4,5 m tief gerammt. 16) 2,5 cm starker Belag von Gufasphalt auf 5 cm star- ken Monierplatten. 17) 3 cm stark.	
		630	qm	Spundwände ¹⁰⁾	T	12 196	19,4	2,8	„	Fußstahl	„	823	294,0			
		283	cbm	Erdaushub unter Was- ser ¹¹⁾	U	424	1,50	184	qm	Granitpflaster auf Kies- und Betonunterlage	„	3 403	18,5			
		265	„	Schüttbeton ¹²⁾	„	5 438	20,5	158	„	Asphaltbelag der Fuß- wege ¹³⁾ auf Beton	„	632	4,0			
		704	„	Bruchsteinmauerwerk	„	17 397	24,7									
		19	„	Werksteinmauerwerk ¹³⁾	„	2 719	143,1									
4	Breslau, Wartenberger Provincial- chaussee, sonst wie Nr. 3	96 bis 97	1 130	cbm	Erdaushub über Wasser	U	791	0,70	113,8	t	Flufseisen	U	33 457	294,0	18) 12 cm stark auf Kies- bettung. 19) 2,5 cm starker Belag von Gufasphalt auf 5 cm star- ken Monierplatten. 20) 3 cm stark.	
		663	qm	Spundwände ¹⁰⁾	T	15 495	23,4	2,8	„	Fußstahl	„	823	294,0			
		414	cbm	Erdaushub unter Was- ser ¹¹⁾	U	869	2,10	275	qm	Granitpflaster auf Kies- und Betonunterlage	„	4 663	17,0			
		289	„	Schüttbeton ¹²⁾	„	5 345	18,5	178	„	Asphaltbelag der Fuß- wege ¹³⁾ auf Beton und Wellblechunterlage	„	2 975	16,7			
		746	„	Bruchsteinmauerwerk	„	19 715	26,4									
		23	„	Werksteinmauerwerk ¹³⁾	„	3 545	154,1									
5	Breslau, Oswitzer Strafse, sonst wie Nr. 3	96 bis 97	2 360	cbm	Erdaushub über Wasser	U	1 840	0,79	104	t	Flufseisen	U	26 018	250,0	21) 3 cm stark.	
		690	qm	Spundwände ¹⁰⁾	T	13 319	19,3	2,4	„	Fußstahl	„	605	252,1			
		322	cbm	Erdaushub unter Was- ser ¹¹⁾	U	483	1,50	217	qm	Granitpflaster auf Kies- und Betonunterlage	„	3 656	16,8			
		322	„	Schüttbeton ¹²⁾	„	5 832	18,1	123	„	Asphaltbelag der Fuß- wege ¹³⁾ auf Betonunter- lage einschl. der Granit- bordschwellen	„	1 028	8,3			
		892	„	Bruchsteinmauerwerk	„	22 591	25,3									
		17	„	Werksteinmauerwerk ¹³⁾	„	2 088	122,8									

1	2	3	4											5		
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												Erläuterungen.	
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten	Einheitspreis	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten			Einheitspreis
№	№	№												№	№	
6	Straßenbrücke: Namslau, Weide, Chaussee. Regierung Breslau	98 bis 99	557 cbm	Erdaushub über Wasser	U	557	1,00	58,4	t	Flußseisen	U	18 358	314,3	*) In dieser Spalte bedeutet: T=Tagelohn; A=Accord; U=Unternehmer. 1) 12 und 16 cm stark. 2) Zwischen den Spundwänden. 3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 8 Theile Kleinschlag. 4) Granit. 5) Einschl. Erdaushub, 7 m tief gesenkt; Beton 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 6) 12 cm stark, 2,5 m tief gerammt. 7) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 8) Nebraer Sandstein. 9) 20 cm stark, 7 m tief gerammt. 10) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kies. 11) Sandstein. 12) 10 und 15 cm stark, 3 bis 6 m tief gerammt. 13) 1 Theil Cement, 5 Theile Sand, 10 Th. Kleinschlag. 14) Eichenholz 6,5 m stark. 15) 15 cm starke kieferne Bohlen mit 8 cm starken buchenen Deckbohlen. 16) Eichenholz 8 cm stark. 17) 5 cm stark mit Goudronpappenunterlage. 18) 2,5 cm stark. 19) 12 cm stark. 20) 4—5 cm stark. 21) Ohne den Anstrich, dessen Kosten aus Unterhaltungsmitteln bestritten sind. 22) Kiefernholz, 15 cm stark. 23) Eichenholz, 5 cm stark.		
			521 qm	Spundwände ¹⁾	"	7 973	15,3	1,2	"	Gußseisen	"	381	317,5			
			210 cbm	Erdaushub unter Wasser ²⁾	"	1 377	6,6	165	qm	Fahrbahnpflaster auf Kies und Betonunterlage	A u. T	1 530	9,3			
			220	Schüttbeton ³⁾	"	6 356	28,9	114	"	Bohlenbelag der Fußwege ⁴⁾ einschl. der Lagerhölzer	U	1 311	11,5			
			197	Bruchstein- und Werksteinmauerwerk ⁴⁾	"	6 783	34,4									
		7	Niederkränig, Meglitz, Chaussee. Ober-Präsid. Breslau	96 bis 97	751 cbm	Erdaushub über Wasser	U	561	0,75	503	cbm	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung d. Landpfeiler	U		16 760	33,3
					829	gewöhnl. Brunnengründung der Landpfeiler mit Betonfüllung ⁵⁾	"	28 472	34,3	321	"	desgl. der Strompfeiler	"		11 624	36,2
					2 Stück	Versenkungsgerüste der Landpfeiler	"	4 610	2305	56	"	Werksteinmauerwerk der Landpfeiler ⁶⁾	"		9 768	174,4
					658 cbm	Brunnengründung der beiden Strompfeiler unter Luftdruck ⁶⁾	"	38 147	58,0	273	t	desgl. der Strompfeiler ⁴⁾	"		11 161	166,6
					2 Stück	Versenkungsgerüste der Strompfeiler	"	27 870	13 935	682	qm	Flußseisen	"		59 996	212,0
	35,5 t			Eisenarbeiten d. Brunnenkranze usw.	"	14 540	409,6	720	"	Bohlenbelag der Fahrbahn ¹⁰⁾ desgl. der Fußwege ¹⁰⁾	"	11 373	16,7			
8	Elsterwerda, Schwarze Elster, Chaussee. Regierung Merseburg	98	120 t	Flußseisen	U	32 400	270,0	190	qm	Prefasphaltplatten der Fahrbahn ¹⁷⁾ auf Beton	U	1 710	9,0			
			2	Gußseisen	"	530	265,0	105	"	Gußasphalt der Fußwege ¹⁸⁾ desgl.	"	420	4,0			
			2,8	Stahlformguß	"	1 120	400,0									
9	Nebra, Unstrut, Landstraße. Regierung Merseburg	98 bis 99	481 qm	Spundwände ⁹⁾	T	6 893	14,3	1,2	t	Gußseisen derselben	U	190	158,3			
			565 cbm	Schüttbeton ⁷⁾	"	8 941	15,8	354	qm	Pflaster der Strombrücke auf Kies einschl. Beton und Granitbordsteine	"	2 309	6,5			
			869	Bruchstein- und Werksteinmauerwerk ⁸⁾	A	21 050	24,2	77	"	desgl. der Mühlgrabenbrücke wie vorher	"	563	7,3			
			101,4 t	Flußseisen der Strombrücke	U	26 618	262,5	134	"	Asphaltbelag der Fußwege beider Brücken ¹⁸⁾	"	435	3,2			
			7,8	Gußstahl derselben	"	3 292	422,1									
10	Hameln, Weser, Landstraße Regierung Hannover	92 bis 95	1426 cbm	Erdaushub über Wasser	U	2 139	1,50	280,4	t	Flußseisen und Flußstahl	U	98 129	350,0			
			1287 qm	Spundwände ⁹⁾	"	26 885	20,9	36,2	cbm	Kiefernholz der Lagerhölzer	"	2 203	60,9			
			1612 cbm	Erdaushub unter Wasser ²⁾	"	5 642	3,5	834	qm	Bohlenbelag von Kiefernholz ¹⁹⁾	"	6 957	8,3			
			782	Schüttbeton ¹⁰⁾	"	12 493	16,0	1668	"	desgl. von Buchenholz ²⁰⁾	"	6 960	4,2			
			735	Bruchsteinmauerwerk	"	13 305	18,1	94	"	Straßenpflaster	"	540	5,7			
11	Drehbrücke Meppen, Hase, Landstraße. Regierung Osnabrück	94 bis 96	1107 cbm	Erdaushub über Wasser	U	1 107	1,00	64,2	t	Flußseisen ²¹⁾	U	15 914	247,9			
			783 qm	Spundwände ¹²⁾	"	11 439	14,6	2,8	"	Schmiedeeisen	"	1 131	403,9			
			644 cbm	Erdaushub unter Wasser ²⁾	"	1 288	2,00	252	qm	Gußseisen	"	2 275	239,5			
			310	Schüttbeton ¹³⁾	"	7 131	23,0	376	"	Bohlenbelag der Fahrbahn ²²⁾ einschl. der Lagerhölzer	"	2 520	10,0			
			624	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	"	16 487	26,4			desgl. der Fußwege ²³⁾ wie vorher	"	2 240	6,0			
12	Straßenbrücke Wesel, Lippe, Provincialstraße. Regierung Düsseldorf	99 bis 00	136,2 t	Flußseisen	U	50 384	370,0	357	qm	Pflaster der Fahrbahn auf Beton	U	4 394	12,3			
			3,7	Flußstahl	"	2 453	663,0	141	"	Asphaltbelag der Fußwege ¹⁸⁾ desgl.	"	973	6,9			
			117 m	Geländer	"	2 810	24,0									
Straßen- und Wegebrücken des Dortmund-Ems-Canals.																
a) Brücken von 4,5 m Nutzbreite und 31,0 m Lichtweite.																
13	Wegebrücke: Sülsen, Dortmund-Ems-Canal, Kil. 24,16, Wirthschaftsweg. Ober-Präsid. Münster	93 bis 96	871 cbm	Erdaushub	U	1 394	1,60	36,4	t	Flußseisen des Ueberbaues	U	8 490	233,2			
			247	Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ¹⁾	"	5 492	22,2	1,7	"	Gußseisen desgl.	"	213	224,2			
			10,3	Werksteinmauerwerk ¹⁾	"	1 498	145,2	156	qm	Flußstahl	"	601	353,5			
													1) Sandstein. 2) Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken kiefernen Deckbohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen.			

1	2	3	4											5
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse. Provincial-Behörde	Zeit der Ausführung	Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe											Erläuterungen. *) In dieser Spalte bedeutet: T=Tagelohn; A=Accord; U=Unternehmer. Sonstige Bemerkungen.
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten	Einheitspreis	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten	
						M	M					M	M	
14	Wegebrücke: Rechede , Dortmund-Ems-Canal, Kil. 29,40, Wirtschaftsweg, Ober-Präsid. Münster	93	807 272	cbm	Erdaushub	U	1211	1,50	—	—	Eisenarbeiten und Bohlenbelag im wesentlichen wie bei Nr. 13.			1) Sandstein.
			10,5	„	Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ¹⁾	„	6098	22,4						2) 1 Theil Trafs, 1,5 Theile Kalk, 10 Theile Sand.
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1525	145,2						3) 12 cm stark, 3,5 m tief gerammt.
15	Lüdinghausen , Kil. 30,67, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	94	1111 272	cbm	Erdaushub	U	1666	1,50	—	—	desgl.			4) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 5 Theile Kleinschlag.
			10,5	„	Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ¹⁾	„	6001	22,1						5) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 7 Theile Kleinschlag.
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1526	145,3						6) 15 cm stark, 3,5 m tief gerammt.
16	Gleesen-Bramsche , Kil. 136,76, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	93 bis 94	223 93 190	cbm	Erdaushub	U	223	1,00	—	—	desgl.			7) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag.
			29	„	Bruchsteinmauerwerk	„	2266	24,4						8) 15 cm stark, 5,7 m tief gerammt.
			10,5	„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	5695	30,0						9) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag.
				„	Sandbeton ²⁾	„	583	20,1						
				„	Werksteinmauerwerk	„	1090	103,8						
17	Lingen , Kil. 146,96, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	„	1242 96 214	cbm	Erdaushub	U	869	0,70	—	—	desgl.			10) 1 Theil Trafs, 1 Theil Kalk, 1 Theil Sand, 4 Theile Kleinschlag.
			12,5	„	Bruchsteinmauerwerk ¹⁾	„	2260	23,5						11) 1 Theil Trafs, 1,5 Theile Kalk, 10 Theile Sand.
				„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	5959	27,8						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1524	121,9						
18	Datteln , Kil. 20,07, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 14	„	62 221 103 213 108	cbm qm cbm	Erdaushub	U	74	1,20	—	—	desgl.			12) Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken kiefernen Deckbohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen.
			10,8	„	Spundwände ³⁾	„	2431	11,0						
				„	Schüttbeton ⁴⁾	„	2007	19,5						
				„	Ziegelmauerwerk	„	3958	18,6						
				„	desgl. mit Klinkerverblendung	„	2543	23,6						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1839	170,3						
19	Pöppinghausen , Kil. 5,99, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	93 bis 96	206 219 106 279	cbm qm cbm	Erdaushub	U	165	0,80	—	—	desgl.			
			10,6	„	Spundwände ³⁾	„	2737	12,5						
				„	Schüttbeton ⁴⁾	„	1387	13,1						
				„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	5207	18,7						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1387	130,8						
20	Löringhofen , Kil. 18,45, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	93 bis 94	304 221 103 213 108	cbm qm cbm	Erdaushub	U	365	1,20	—	—	desgl.			
			10,5	„	Spundwände ³⁾	„	2538	11,5						
				„	Schüttbeton ⁵⁾	„	1955	19,0						
				„	Ziegelmauerwerk	„	3682	17,3						
				„	desgl. mit Klinkerverblendung	„	2453	22,7						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1783	169,8						
21	Greven , Kil. 82,64, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 14	„	829 196 127 223	cbm qm cbm	Erdaushub	U	802	0,98	—	—	desgl.			
			7,0	„	Spundwände ⁶⁾	„	4088	20,9						
				„	Schüttbeton ⁷⁾	„	4167	32,8						
				„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	6470	29,0						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	774	110,6						
22	Rheine , Kil. 119,94, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	„	374 263 124 195	cbm qm cbm	Erdaushub	U	1034	2,77	—	—	desgl.			
			6,0	„	Spundwände ⁸⁾	„	5921	22,5						
				„	Schüttbeton ⁹⁾	„	3117	25,1						
				„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	5721	29,3						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	715	119,2						
23	Moorlage , Kil. 128,97, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 14	„	250 154 96 198	cbm qm cbm	Erdaushub	U	221	0,88	—	—	desgl.			
			11,3	„	Spundwände ¹⁰⁾	„	2467	16,0						
				„	Schüttbeton ¹⁰⁾	„	1805	18,6						
				„	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	„	5429	27,4						
				„	Sandbeton ¹¹⁾	„	400	12,9						
				„	Werksteinmauerwerk ¹⁾	„	1217	107,7						

1 Nr.	2 Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse, Provincial-Behörde	3 Zeit der Ausführung	4 Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe											5 Erläuterungen.	
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be-triebs-art*)	Kosten	Ein-heits-preis	Anzahl	Ein-heit	Gegenstand	Be-triebs-art*)	Kosten	Ein-heits-preis	Sonstige Bemerkungen.
													*) In dieser Spalte bedeutet: T=Tagelohn; A=Accord; U=Unternehmer.		
24	Wegebrücke: Hesselte , Dortmund- Ems- Canal, Kil. 132,28, Wirtschafts- weg Ober-Präsid. Münster	93 bis 94	295 154	cbm qm	Erdaushub Spundwände ⁷⁾ Maurerarbeiten wie bei Nr. 23	U "	244 2467	0,88 16,0	36,4 0,95 1,65 156	t "	Flufseisen Gufseisen Flufstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹²⁾	U "	7747 306 533 2220	213,0 322,1 323,0 14,2	1) 10 cm stark, 3,5 m tief gerammt. 2) 10 cm stark, 3,3 m tief ge- rammt. 3) 1 Theil Trafs, 1 Theil Kalk, 1 Theil Sand, 4 Theile Kleinschlag.
25	Hanker , Kil. 141,52, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	"	1130 210 96 214 31 12,5	cbm qm cbm "	Erdaushub Spundwände ⁷⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Sandbeton ⁴⁾ Werksteinmauerwerk ⁵⁾	U "	924 3364 2299 5959 276 1524	0,82 16,0 23,9 27,8 8,9 121,9	36,4 0,95 1,6 156	t "	Flufseisen Gufseisen Flufstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹²⁾	U "	7747 298 530 1716	212,8 313,7 331,8 11,0	4) 1 Theil Trafs, 1,5 Theile Kalk, 10 Theile Sand. 5) Sandstein. 6) Fließsand. 7) 10 cm stark, 2,3 m tief gerammt.
26	Darme , Kil. 142,76, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	"	545	cbm	Erdaushub Spundwände und Maurer- arbeiten wie bei Nr. 25	U	552	1,01	—	—	Eisenarbeiten und Bohlen- belag wie bei Nr. 25				8) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 9) 15 cm stark, 4,4 m tief gerammt.
27	Hohendarme , Kil. 144,14, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	"	1240	cbm	Erdaushub Spundwände und Maurer- arbeiten wie bei Nr. 25	U	1035	0,88	—	—	desgl.				10) Desgl., 6,3 m tief gerammt. 11) Desgl., 5,8 " " "
28	Holthausen , Kil. 150,81, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	"	768	cbm	Erdaushub Spundwände und Maurer- arbeiten wie bei Nr. 25	U	696	0,91	36,4 1,0 1,6 156	t "	Flufseisen Gufseisen Flufstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹²⁾	U "	8620 234 603 2214	236,8 234,0 376,9 14,2	
29	Ibbenbüren , Kil. 101,33, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	95 bis 96	162 163 102 298 13	cbm qm cbm "	Erdaushub ⁶⁾ Spundwände ⁷⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblen- dung ⁹⁾ Werksteinmauerwerk ⁵⁾	U "	371 2628 2451 6660 1823	2,29 16,1 24,0 22,8 140,2	36,4 0,85 1,7 156	t "	Flufseisen Gufseisen Gufstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹²⁾	U "	7473 256 516 2029	205,3 301,2 303,5 13,0	
30	Riesenbeck , Kil. 102,42, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 24	"	401 265 166 221 13	cbm qm cbm "	Erdaushub ⁶⁾ Spundwände ⁹⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblen- dung ⁹⁾ Werksteinmauerwerk ⁵⁾	U "	959 3982 3690 5176 1794	2,39 15,0 22,2 23,4 138,0	—	—	Eisenarbeiten und Bohlen- belag im wesentlichen wie bei Nr. 29.				
31	Rheine , Kil. 113,33, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	94 bis 96	473 350 129 181 12	cbm qm cbm "	Erdaushub ⁶⁾ Spundwände ¹⁰⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk mit Schichtsteinver- blendung ⁹⁾ Werksteinmauerwerk ⁵⁾	U "	1611 6818 3726 5168 1316	3,41 19,6 28,9 28,6 109,7	—	—	desgl.				
32	Rheine , Kil. 114,45, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 24	"	473 322 129 181 12	cbm qm cbm "	Erdaushub ⁶⁾ Spundwände ¹¹⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblen- dung ⁹⁾ Werksteinmauerwerk ⁵⁾	U "	1400 6369 3454 4922 1295	2,96 19,8 26,8 27,2 107,9	—	—	desgl.				

1	2	3	4											5			
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrasse, Provincial-Behörde	Zeit der Ausführung	Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschliesslich der Baustoffe											Erläuterungen.			
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be-triebs-art*)	Kosten	Ein-heits-preis	An-zahl	Ein-heit	Gegenstand	Be-triebs-art*)	Kosten	Ein-heits-preis	Sonstige Bemerkungen.		
						fl	fl					fl	fl				
33	Wegebrücke: Rheine, Dortmund-Ems-Canal, Kil. 116,26, Gemeindegeweg, Ober-Präsid. Münster	94 bis 96	225	cbm	Erdaushub ¹⁾	U	613	2,71	—	—	Eisenarbeiten und Bohlenbelag im wesentlichen wie bei Nr. 29			1) Fließsand.			
			194	qm	Spundwände ²⁾	"	3556	18,3						2) 15 cm stark, 3,5 m tief gerammt.			
			129	cbm	Schüttbeton ³⁾	"	3490	27,1								3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag.	
			181	"	Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung	"	4328	23,9								4) Sandstein.	
34	Rheine, Kil. 116,98, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 33	95 bis 96	157	cbm	Erdaushub ¹⁾	U	480	3,06	—	—	desgl.			5) Pfähle 25 cm stark, 8,5 m lang.			
			178	qm	Spundwände ²⁾	"	3260	18,3						6) Pfähle 25 cm stark, 9,3 m lang.			
35	Gandersum, Dortmund-Ems-Canal, Strecke: Oldersum-Emden, Kil. 2,83, Wirtschaftsweg, Regier. Aurich	b) Brücken von 5 m Nutzbreite und 31 m Lichtweite.															
		94 bis 95	368	cbm	Erdaushub	U	552	1,50	39,6	t	Flufseisen	U	8431	212,9	7) Pfähle 25 cm stark, 10,7 m lang.		
			112	qm	Pfahlrost ⁸⁾	"	6039	53,9	0,9	"	Guliseisen	"	158	175,6	8) Desgl., 9,7 m lang.		
			284	cbm	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	"	7504	26,4	1,7	"	Flusstahl	"	692	407,1	9) " 11,4 " "		
			5	"	Werksteinmauerwerk ⁴⁾	"	542	108,4	172	qm	Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹⁶⁾	"	2185	12,7	10) " 7,1 " "		
36	Petkum, Kil. 3,67, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	317	cbm	Erdaushub	U	475	1,50	—	—	Maurerarbeiten, Eisenarbeiten und Bohlenbelag wie bei Nr. 35			11) " 7,4 " "				
		112	qm	Pfahlrost ⁹⁾	"	6506	58,1						12) " 7,7 " "				
37	Petkum, Kil. 4,74, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	385	cbm	Erdaushub	U	577	1,50	—	—	desgl.			13) 12 cm stark, 3,5 m tief gerammt.				
		112	qm	Pfahlrost ⁷⁾	"	7322	65,4						14) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 7 Theile Kleinschlag.				
38	Petkum, Kil. 5,84, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	430	cbm	Erdaushub	U	645	1,50	—	—	desgl.			15) 12 cm stark, 3,5 m tief gerammt.				
		112	qm	Pfahlrost ⁸⁾	"	6739	60,2						16) Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken Kiefern Deckbohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen.				
39	Middelswehr, Kil. 5,76, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	402	cbm	Erdaushub	U	603	1,50	—	—	desgl.							
		112	qm	Pfahlrost ⁹⁾	"	7731	69,0										
40	Jarsum, Kil. 6,62, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	430	cbm	Erdaushub	U	645	1,50	—	—	desgl.							
		112	qm	Pfahlrost ¹⁰⁾	"	5223	46,6										
41	Borssum, Kil. 7,29, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	368	cbm	Erdaushub	U	552	1,50	—	—	desgl.							
		112	qm	Pfahlrost ¹¹⁾	"	5398	48,2										
42	Borssum, Kil. 8,04, Wirtschaftsweg, sonst wie Nr. 35	385	cbm	Erdaushub	U	577	1,50	—	—	desgl.							
		112	qm	Pfahlrost ¹²⁾	"	5573	49,8										
c) Brücken von 5,5 m Nutzbreite und 31 m Lichtweite.																	
43	Habinghorst, Dortmund-Ems-Canal, Kil. 4,56, Gemeindegeweg, Ober-Präsid. Münster	93 bis 96	540	cbm	Erdaushub	U	809	1,50	40,90	t	Flufseisen	U	9472	231,6			
			227	qm	Spundwände ¹³⁾	"	2529	11,1	0,95	"	Guliseisen	"	217	228,4			
			120	cbm	Schüttbeton ¹⁴⁾	"	1599	13,3	1,85	"	Gulstahl	"	679	367,0			
			312	"	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	"	5484	17,6	189	qm	Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹⁶⁾	"	2517	13,3			
44	Horsthausen, Kil. 9,86, Gemeindegeweg, sonst wie Nr. 43	265	cbm	Erdaushub	U	212	0,80	—	—	Eisenarbeiten und Bohlenbelag im wesentlichen wie bei Nr. 43							
		244	qm	Spundwände ¹⁵⁾	"	2925	12,0										
		120	cbm	Schüttbeton ¹⁴⁾	"	1779	14,8										
		318	"	Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung	"	5267	16,6										
	11,4	"	Werksteinmauerwerk ⁴⁾	"	1494	131,1											

1	2	3	4											5			
			Zeit der Aus- füh- rung	An- zahl	Ein- heit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten		An- zahl	Ein- heit	Gegenstand	Be- triebs- art*)		Kosten		Ein- heits- preis
								Ein- heits- preis	Ein- heits- preis						Ein- heits- preis	Ein- heits- preis	
Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe																	
Erläuterungen. *) In dieser Spalte bedeutet: T = Tagelohn; A = Accord; U = Unternehmer. Sonstige Bemerkungen.																	
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse. Provincial- Behörde																
45	Wegebrücke: Datteln, Dortmund- Ems- Canal, Kil. 20,68, Gemeindeweg. Ober-Präsid. Münster	93 bis 94	369 227 116 238 117 11,7	cbm qm cbm " " "	Erdaushub Spundwände ¹⁾ Schüttbeton ²⁾ Ziegelmauerwerk des Grundbaues Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " " " "	443 2608 2250 4442 2788 2114	1,20 11,5 19,4 18,7 23,8 180,7	—	—	Eisenarbeiten und Bohlen- belag im wesentlichen wie bei Nr. 43					1) 12 cm stark, 3,5 m tief gerammt. 2) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 7 Theile Kleinschlag. 3) Sandstein. 4) 15 cm stark, 4,5 m tief gerammt.	
46	Gelmer, Kil. 76,27, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	"	792 289 172 263 7	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁴⁾ Schüttbeton ⁵⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ⁶⁾	U " " " "	779 5778 5195 5287 843	0,98 20,0 30,2 20,1 120,4	—	—	desgl.					5) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 6) 15 cm stark, 3,0 m tief gerammt 7) 15 cm stark, 4,0 m tief gerammt.	
47	Fuestrup, Kil. 79,05, Landstraße, sonst wie Nr. 45	94 bis 95	1161 231 141 243 7	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁴⁾ Schüttbeton ⁵⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " " "	1092 3536 4855 7210 895	0,91 15,3 34,4 29,7 127,9	40,9 0,92 1,84 189	t " " " "	Flußseisen Gulßeisen Flußstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹²⁾	U " " "	8902 294 589 2018	217,7 319,6 320,1 10,7	8) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 9) 15 cm stark, 3,6 m tief gerammt.		
48	Schmede- hausen, Kil. 84,20, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	93 bis 94	954 180 94 47 244 7	cbm qm cbm " " "	Erdaushub Spundwände ⁹⁾ Schüttbeton ¹⁰⁾ Bruchsteinmauerwerk ¹¹⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " " " "	798 4048 2707 1293 6346 843	0,84 22,5 28,8 27,5 26,0 120,4	40,9 0,95 1,85 189	t " " qm "	Flußseisen Gulßeisen Flußstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ¹³⁾	U " " "	9568 219 685 2517	233,9 230,5 370,3 13,3	10) 10 cm stark, 3,5 m tief gerammt. 11) 1 Theil Trafs, 1 Theil Kalk, 1 Theil Sand, 4 Theile Kleinschlag. 12) 1 Theil Trafs, 1,5 Theile Kalk, 10 Theile Sand.		
49	Saerbeck, Kil. 94,49, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	"	294 279 148 263 7	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁷⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ⁹⁾	U " " " "	597 5274 4338 6814 843	2,00 18,9 29,3 25,9 120,4	—	—	Eisenarbeiten und Bohlen- belag wie bei Nr. 48					13) Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken kiefernen Deck- bohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen.	
50	Saerbeck, Kil. 96,27, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	"	340 257 148 263 7	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁹⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ⁹⁾	U " " " "	577 5024 3964 6919 843	1,70 19,5 26,8 26,3 120,4	—	—	desgl.						
51	Saerbeck, Kil. 98,44, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	"	331	cbm	Erdaushub Spundwände und Maurer- arbeiten im wesent- lichen wie bei Nr. 50	U	570	1,72	—	—	desgl.						
52	Planthüme, Kil. 123,20, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 45	"	542 314 142 218 7	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁴⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ⁹⁾	U " " " "	1018 5329 3489 5939 688	1,88 17,0 24,6 27,2 98,3	—	—	desgl.						
53	Kunkemühle, Kil. 130,77, Wirtschafts- weg, sonst wie Nr. 45	"	192 168 111 217 42 12,2	cbm qm cbm " " "	Erdaushub Spundwände ¹⁰⁾ Schüttbeton ¹¹⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Sandbeton ¹²⁾ Werksteinmauerwerk ⁹⁾	U " " " " "	207 2684 2089 5966 537 1305	1,08 16,0 18,8 27,5 12,8 107,0	—	—	desgl.						

1	2	3	4											5		
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												Erläuterungen.	
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart ^{a)}	Kosten M	Einheitspreis M	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart ^{a)}	Kosten M			Einheitspreis M
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse, Provincial-Behörde	Zeit der Ausführung														
54	Wegebrücke: Birgte, Dortmund-Ems-Canal, Kil. 103,78, Gemeindegew. Ober-Präsid. Münster	95 bis 96	635 297 166 240	cbm qm cbm "	Erdaushub Spundwände ¹⁾ Schüttbeton ²⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ³⁾ Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	1 626 4 263 4 082 5 691 1 912	2,56 14,4 24,6 23,7 136,6	40,9 0,85 1,85 189	t " " qm	Flufseisen Gufseisen Flufsstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ⁵⁾	U " " "	8 308 264 574 2 338	203,1 310,6 310,3 12,2	¹⁾ 15 cm stark, 4,5 m tief gerammt. ²⁾ 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. ³⁾ Sandstein.	
55	Riesenbeck, Kil. 107,45, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	"	688 297 166 240	cbm qm cbm "	Erdaushub Spundwände ¹⁾ Schüttbeton ²⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ³⁾ Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	1 626 4 538 3 394 5 178 2 017	2,36 15,3 20,4 21,6 144,1	— — 189	— — qm	Eisenarbeiten wie bei Nr. 54 Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ⁵⁾	U	2 251	11,9	⁴⁾ 15 cm stark, 3,5 m tief gerammt. ⁵⁾ Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken kiefernen Deckbohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen.	
56	Bevergern, Kil. 110,22, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	94 bis 96	213 189 122 188	cbm qm cbm "	Erdaushub Spundwände ¹⁾ Schüttbeton ²⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ³⁾ Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	538 3 180 2 878 5 067 1 388	2,58 16,8 23,6 27,0 106,8	— —	— —	Eisenarbeiten und Bohlenbelag wie bei Nr. 54					
57	Gelmer, Kil. 77,84, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	93 bis 94	349 144 263	cbm " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ³⁾ Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	244 3 839 7 084 843	0,70 26,7 26,9 120,4	40,9 0,95 1,85 189	t " " qm	Flufseisen Gufseisen Flufsstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ⁵⁾	U " " "	9 568 219 685 2 551	233,9 230,5 370,3 13,5		
58	Bockholdt, Kil. 80,59, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	"	746	cbm	Erdaushub Maurerarbeiten i. wesentlichen wie bei Nr. 57	U	522	0,70	—	—	Eisenarbeiten und Bohlenbelag wie bei Nr. 57					
59	Bockholdt, Kil. 81,53, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	"	542	cbm	Erdaushub Maurerarbeiten desgl. wie vorher	U	380	0,70	—	—	desgl.					
60	Schmedehausen, Kil. 85,68, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	"	345	cbm	Erdaushub Maurerarbeiten desgl. wie vorher	U	242	0,70	—	—	desgl.					
61	Schmedehausen, Kil. 87,13, Landstrafse, sonst wie Nr. 54	"	225 152 263	cbm " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ³⁾ Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	203 3 916 7 191 566	0,90 25,8 27,3 80,9	46,3 0,95 1,85 189	t " " qm	Flufseisen Gufseisen Flufsstahl Bohlenbelag der Fahrbahn und Fußwege ⁵⁾	U " " "	14 033 219 685 2 517	303,1 230,5 370,3 13,3		
62	Ladbergen, Kil. 88,76, Landstrafse, sonst wie Nr. 54	"	170 144 263	cbm " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ³⁾ Ziegelmauerwerk m. Klinkerverblendung Werksteinmauerwerk ³⁾	U " " "	153 3 381 7 161 566	0,90 23,5 27,2 80,9	— —	— —	Eisenarbeiten und Bohlenbelag wie bei Nr. 57					
63	Saerbeck, Kil. 90,90, Gemeindegew. sonst wie Nr. 54	"	206	cbm	Erdaushub Maurerarbeiten wie bei Nr. 62	U	186	0,90	—	—	desgl.					
64	Olfen, Kil. 25,74, Landstrafse, sonst wie Nr. 54	93	853 269	cbm "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung ³⁾ Werksteinmauerwerk ³⁾	U " "	1 365 5 947 1 649	1,60 22,1 144,7	— —	— —	desgl.					

1	2	3	4											5			
			Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrafse, Provincial-Behörde	Zeit der Ausführung	Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe											Erläuterungen. *) In dieser Spalte bedeutet: T = Tagelohn; A = Accord; U = Unternehmer. Sonstige Bemerkungen.	
					Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be-triebs-art*)	Kosten	Ein-heits-preis	Anzahl	Ein-heit	Gegenstand		Be-triebs-art*)		Kosten
				M	M					M	M						
65	Wegedbrücke: Riesenbeck, Dortmund- Ems-Canal, Kil. 105,24, Interessenten- weg. Ober-Präsid. Münster	95 bis 96	249 135 246 14	cbm " " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ¹⁾ desgl. mit Schichtstein- verblendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " "	249 3 018 5 738 2 041	1,00 22,4 23,3 145,8	40,9 0,85 1,85 189	t " " qm	Flufseisen Gufseisen Flufsstahl Bohlenbelag der Fahr- bahn und Fußwege ¹²⁾	U " " "	8 308 264 574 2 338	203,1 310,6 310,8 12,4	1) Sandstein. 2) 10 cm stark, 3,3 m tief gerammt. 3) 1 Theil Trafs, 1 Theil Kalk, 1 Theil Sand, 4 Theile Kleinschlag. 4) 1 Theil Trafs, 1,5 Theile Kalk, 10 Theile Sand. 5) 12 cm stark. 6) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 7 Theile Kleinschlag. 7) 15 cm stark, 4,1 m tief gerammt. 8) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag.		
66	Riesenbeck, Kil. 106,05, Gemeindeweg, sonst wie Nr. 65	"	858 136 304 14	cbm " " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ¹⁾ desgl. mit Schichtstein- verblendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " "	2 078 2 751 6 398 2 103	2,42 20,2 21,0 150,2	— —	— —	Eisenarbeiten und Bohlen- belag wie bei Nr. 65				9) 1 Theil Cement, 1 Theil Sand, 7 Theile Kleinschlag. 10) 15 cm stark. 11) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag.		
67	Bevergern, Kil. 109,42, Interessenten- weg, sonst wie Nr. 65	94 bis 96	212 257 109 14	cbm " " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ¹⁾ desgl. mit Schichtstein- verblendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " "	212 6 178 3 117 1 416	1,00 24,0 28,6 101,1	— —	— —	desgl.				12) 15 cm stark, 4,1 m tief gerammt. 13) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag.		
d) Brücken von 7,6 bis 8,6 m Nutzbreite und 31 m Lichtweite.																	
68	Strafenbrücke: Altenlingen, Kil. 148,59, Chaussee, sonst wie Nr. 65	93 bis 94	1 476 267 148 329 47 15,8	cbm qm qm " " "	Erdaushub Spundwände ⁷⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Sandbeton ⁴⁾ Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " " "	1 266 4 280 3 527 9 165 412 1 731	0,86 16,0 23,8 27,9 8,8 109,6	82,4 1,5 1,9 165 68	t " " qm "	Flufseisen Gufseisen Flufsstahl Schotterbelag der Fahr- bahn auf Beton ¹³⁾ Bohlenbelag der Fuß- wege ¹⁴⁾	U " " " "	18 531 345 700 775 1 126	224,9 230,0 368,4 4,7 16,6	9) 15 cm stark, 4,7 m tief gerammt. 10) 15 cm stark, 4,5 bis 5,5 m tief gerammt. 11) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag.		
69	Henrichen- burg, Kil. 2,40, Chaussee, sonst wie Nr. 65	95 bis 96	733 349 121 376 10,6	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁹⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " "	1 100 3 706 1 699 6 830 1 533	1,50 10,6 14,0 18,2 144,6	84,9 1,9 1,5 165 100	t " " qm "	Flufseisen Flufsstahl Gufsstahl Schotterbelag der Fahr- bahn auf Beton ¹³⁾ Bohlenbelag der Fuß- wege ¹⁴⁾	U " " " "	19 102 699 342 686 1 700	225,0 367,9 228,0 4,2 17,0	12) Fahrbahn: 11 cm starke eichene Bohlen mit 5 cm starken kiefernen Deck- bohlen; Fußwege: 4 cm starke eichene Bohlen. 13) Schotter 15 cm, Beton 10 cm stark.		
70	Saerbeck, Kil. 99,47, Chaussee, sonst wie Nr. 65	93 bis 94	410 319 168 327 13	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁷⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblen- dung ¹⁾ Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " "	641 5 126 3 333 5 598 1 133	1,56 16,1 19,8 17,1 87,2	85,3 1,9 1,5 160 94	t " " qm "	Flufseisen Flufsstahl Gufseisen Schotterbelag der Fahr- bahn auf Beton ¹³⁾ Bohlenbelag der Fuß- wege ¹⁴⁾	U " " " "	17 849 605 480 1 085 1 918	209,2 318,4 320,0 6,8 20,4	14) Eichenholz, 6 cm stark mit desgleichen Unter- lagshölzern 10×13 cm. 15) Eichenholz 11 cm stark mit 6 cm starken kiefer- nen Deckbohlen.		
71	Rheine, Kil. 115,31, Chaussee, sonst wie Nr. 65	94 bis 96	452 347 149 280 13	cbm qm cbm " "	Erdaushub Spundwände ⁹⁾ Schüttbeton ⁸⁾ Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblen- dung ¹⁾ Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " "	1 047 5 900 3 419 6 802 1 370	2,32 17,0 22,9 24,3 105,4	85,1 1,9 1,5 1,60 94	t " " qm "	Flufseisen Flufsstahl Gufseisen Schotterbelag der Fahr- bahn auf Beton ¹³⁾ Bohlenbelag der Fuß- wege ¹⁴⁾	U " " " "	17 591 599 462 827 1 753	206,7 315,3 308,0 5,2 18,6	16) Eichenholz 5 cm stark.		
72	Meckinghofen, Kil. 15,65, Chaussee, sonst wie Nr. 65	94 bis 95	1 502 91 305 206 11	cbm " " " "	Erdaushub Bruchsteinmauerwerk ¹⁾ Ziegelmauerwerk desgl. mit Klinkerver- blendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " "	1 952 1 860 5 082 4 369 1 778	1,30 20,4 16,7 21,2 161,6	85,7 1,9 163 103	t " qm "	Flufseisen Flufsstahl Schotterbelag der Fahr- bahn auf Beton ¹³⁾ Bohlenbelag der Fuß- wege ¹⁴⁾	U " " "	17 136 592 1 115 1 367	200,0 311,6 6,8 13,3			
e) Brücken von verschiedener Nutzbreite und Lichtweite.																	
73	Rhede, Ems- Durchstich, Kil. 218,57, Chaussee, sonst wie Nr. 65	95 bis 96	651 458 244 242 263 30	cbm qm cbm " " "	Erdaushub Spundwände ¹⁰⁾ Schüttbeton ¹¹⁾ Ziegelmauerwerk desgl. mit Klinkerver- blendung Werksteinmauerwerk ¹⁾	U " " " " "	1 239 7 683 6 123 6 244 6 364 3 414	1,90 16,8 25,1 25,8 24,2 113,8	147,6 2,7 1,6 285 285	t " " qm "	Flufseisen Gufseisen Martinstahl Bohlenbelag der Fahr- bahn ¹⁵⁾ desgl. der Fußwege ¹⁶⁾	U " " " "	31 737 736 418 4 048 1 793	215,0 272,6 261,3 14,2 6,3			

1	2	3	4										5		
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe											Erläuterungen.	
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten	Ein- heits- preis	An- zahl	Ein- heit	Gegenstand	Be- triebs- art*)			Kosten
№	№	№											№		
74	Wegebrücke: Tunxdorf, Ems-Durchst., Dortmund- Ems-Canal, Kil. 224,21, Wirtschafts- weg, Ober-Präsid. Münster	96 bis 97	471	cbm	Erdaushub	U	1 010	2,14	157,8	t	Flußeisen	U	48 923	310,0	1) Grundfläche der Land- pfeiler viereckig 3×4,3 m, der Stropfeiler kreis- förmig 3,3 m Durch- messer. 2) 4 m tief gesenkt. 3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 4) 1 Theil Cement, 3 Theile Kalk, 10 Theile Sand. 5) Sandstein. 6) 15 cm stark, 4 m tief ge- rammt. 7) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 8) Eichenholz 10 cm stark, mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen. 9) Eichenholz 5 cm stark. 10) Desgl. 10 cm stark mit 6 cm starken buchenen Deckbohlen. 11) Eichenholz 11 cm stark mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen.
		8	Stück	Brunnenschlinge 1)	U	631	78,9	4,0	„	Guß Eisen	„	1 225	306,9		
		206	cbm	Brunnenmauerwerk 2)	„	6 132	29,8	1,1	„	Martinstahl	„	338	307,9		
		53	„	Schüttbeton der Brunnen 3)	„	1 572	29,7	271	qm	Bohlenbelag der Fahr- bahn 4)	„	3 996	14,7		
		114	„	Füllbeton derselben 4)	„	2 361	20,7	190	„	Klinkerplaster desgl. auf Beton	„	1 523	8,0		
75	Drehbrücke Lingen, Dortmund- Ems-Canal, Kil. 145,50, Chaussee, sonst wie Nr. 74	94 bis 96	605	cbm	Erdaushub	U	660	1,09	37,9	t	Flußeisen	U	9 831	259,4	1) 1 Theil Cement, 3 Theile Kalk, 10 Theile Sand. 2) Sandstein. 3) 15 cm stark, 4 m tief ge- rammt. 4) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 5) Eichenholz 10 cm stark, mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen. 6) Eichenholz 5 cm stark. 7) Desgl. 10 cm stark mit 6 cm starken buchenen Deckbohlen. 8) Eichenholz 11 cm stark mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen.
		382	qm	Spundwände 5)	„	7 630	20,0	3,3	„	desgl. des Geänders	„	1 199	363,9		
		119	cbm	Bruchsteinmauerwerk	„	3 236	27,2	3,7	„	Guß Eisen	„	968	261,6		
		349	„	Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung	„	10 099	28,9	1,1	„	Flußstahl	„	809	735,5		
		18,4	„	Werksteinmauerwerk 6)	„	1 878	102,0	—	—	Bewegungsvorrichtung der Brücke	„	1 697	—		
76	Wegebrücke: Rheine, Kil. 117,25, Privatweg, sonst wie Nr. 74	95 bis 96	225	cbm	Erdaushub	U	225	1,00	36,9	t	Flußeisen	U	10 227	277,2	1) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 2) Eichenholz 10 cm stark, mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen. 3) Eichenholz 5 cm stark. 4) Desgl. 10 cm stark mit 6 cm starken buchenen Deckbohlen. 5) Eichenholz 11 cm stark mit 5 cm starken kiefer- nen Deckbohlen.
		132	„	Stampfbeton 7)	„	3 266	24,7	0,8	„	Guß Eisen	„	213	266,3		
		134	„	Bruchsteinmauerwerk m. Schichtsteinverblendung	„	4 792	35,8	2,1	„	Flußstahl	„	988	470,5		
		11	„	Werksteinmauerwerk 8)	„	1 304	118,5	120	qm	Bohlenbelag der Fahr- bahn 11)	„	2 520	21,0		
		Bewegliche Wehre.													
22	Schützenwehr: Nowen, Netze, Regierung Bromberg	96 bis 99	928	qm	Spundwände 1)	A	13 106	14,1	143	cbm	Granitwerksteinmauer- werk	U	18 121	126,7	1) 15 cm stark, Rammtiefe 6,7 bis 7,7 m. 2) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag. 3) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 4) Zwischen den Spund- wänden. 5) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 6) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 7) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 8) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.
		2 051	cbm	Erdaushub zwischen den- selben	T	3 743	1,82	13	Stück	Schützöffnungen 9), ein- schl. Brücke, Gries- ständer und Windevor- richtungen	„	32 809	2524		
		449	„	Schüttbeton 2)	„	8 092	18,0	13	Stück	Schützöffnungen 9) einschl. Brücke, Griesständer u. Windevorrichtungen	„	33 408	2569		
23	Neuhöfen, sonst wie Nr. 22	95 bis 98	930	qm	Spundwände 1)	A	15 666	16,8	147	cbm	Granitwerksteinmauer- werk	U	19 721	134,2	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.
		2 744	cbm	Erdaushub	„	3 516	1,28	44	Stück	Wehrböcke mit Zubehör und Lager 7)	„	12 300	280,0		
		488	„	Schüttbeton 2)	„	11 715	24,0	13	Stück	Nadeln 3,5 m lang 8)	„	1 188	1,80		
24	Dratzig, sonst wie Nr. 22	96 bis 99	912	qm	Spundwände 1)	T	13 321	14,6	460	cbm	Ziegelmauerwerk	U	14 386	31,3	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.
		2 650	cbm	Erdaushub zwischen den- selben und zur Her- stellung der Rammebene	A	3 303	1,25	13	Stück	Schützöffnungen 9) einschl. Brücke, Griesständer u. Windevorrichtungen	„	32 708	2516		
		488	„	Schüttbeton 2)	T	8 766	18,0	44	Stück	Wehrböcke mit Zubehör und Lager 7)	„	12 300	280,0		
25	Nadelwehr: Bollingerfähr, canal. Ems, als Theil d. Dortm.- Ems-Canals. Ober-Präsid. Münster	95 bis 97	1 078	qm	Spundwände 3)	U	18 700	17,4	475	cbm	Bruchsteinmauerwerk	U	12 100	25,5	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.
		1 870	cbm	Erdaushub unter Wasser 4)	„	5 680	3,04	44	Stück	Nadeln 3,5 m lang 8)	„	1 188	1,80		
		1 255	„	Schüttbeton 5)	„	30 750	24,5	660	„	„	„	12 300	280,0		
		144	„	Werksteinmauerwerk	„	15 400	106,9	660	„	„	„	1 188	1,80		
		215	„	Ziegelmauerwerk	„	6 130	28,5	660	„	„	„	1 188	1,80		
26	Versen, sonst wie Nr. 25	1 125	qm	Spundwände 3)	U	19 600	17,4	447	cbm	Bruchsteinmauerwerk	U	11 260	25,2	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.	
		1 850	cbm	Erdaushub unter Wasser 4)	„	4 625	2,50	44	Stück	Wehrböcke mit Zubehör und Lager 7)	„	12 300	280,0		
		820	„	Schüttbeton 5)	„	19 400	23,7	660	„	„	„	1 188	1,80		
		149	„	Werksteinmauerwerk	„	14 600	98,0	660	„	„	„	1 188	1,80		
		257	„	Ziegelmauerwerk	„	7 325	28,5	660	„	„	„	1 188	1,80		
27	Hilter, sonst wie Nr. 25	1 035	qm	Spundwände 3)	U	18 300	17,7	449	cbm	Bruchsteinmauerwerk	U	11 500	25,6	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.	
		1 220	cbm	Erdaushub unter Wasser 4)	„	3 050	2,50	44	Stück	Wehrböcke mit Zubehör und Lagern 7)	„	12 500	284,1		
		766	„	Schüttbeton 5)	„	18 000	23,5	660	„	„	„	1 188	1,80		
		142	„	Werksteinmauerwerk	„	15 200	107,0	660	„	„	„	1 188	1,80		
		204	„	Ziegelmauerwerk	„	5 810	28,5	660	„	„	„	1 188	1,80		
28	Düthe, sonst wie Nr. 25	1 139	qm	Spundwände 3)	U	19 300	17,0	448	cbm	Bruchsteinmauerwerk	U	11 380	25,4	1) 15 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spund- wänden. 3) 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 1,88 m weit; für jede Schützöffnung sind vor- läufig 2 Rollschützen be- schafft, je 1,60 m hoch. 5) 3,16 m hoch, Gewicht eines Blockes an Schmiedeeisen 447 kg, an Gußeisen 102 kg. 6) Fichtenholz 9 × 9 cm stark.	
		1 630	cbm	Erdaushub unter Wasser 4)	„	4 080	2,50	44	Stück	Wehrböcke mit Zubehör und Lagern 7)	„	12 400	281,8		
		797	„	Schüttbeton 5)	„	18 600	23,3	660	„	„	„	1 188	1,80		
		146	„	Werksteinmauerwerk	„	15 600	106,9	660	„	„	„	1 188	1,80		
		230	„	Ziegelmauerwerk	„	6 560	28,5	660	„	„	„	1 188	1,80		

1	2	3	4											5	
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten		Anzahl	Einheit	Gegenstand	Betriebsart*)	Kosten		
M	M	M					M								
Nr.	Gegenstand und Ort des Baues, Wasserstrasse, Provincial-Behörde	Zeit der Ausführung												Erläuterungen.	
													*) In dieser Spalte bedeutet: T=Tagelohn; A=Accord; U=Unternehmer. Sonstige Bemerkungen.		
29	Schützenwehr Herbrum, canal. Ems, als Theil d. Dortm.-Ems-Canals. Ober-Präsid. Münster	96 bis 98	1 850 qm 2 220 cbm 2 105 „ 253 „ 745 „	qm cbm „ „ „	Spundwände ¹⁾ Erdaushub unter Wasser ²⁾ Schüttbeton ³⁾ Werksteinmauerwerk Ziegelmauerwerk	U „ „ „ „	44 500 8 550 52 400 25 800 21 200	24,1 3,85 24,9 102,0 28,4	513 6	cbm Stück	Bruchsteinmauerwerk Schützöffnungen ⁴⁾ einschl. Brücke und Windevorrichtungen	U „	13 400 46 200	26,1 7700	1) 15 bis 20 cm stark, Rammtiefe im Mittel 4,5 m. 2) Zwischen den Spundwänden. 3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. 4) 8,50 m weit; die Schütztafeln sind 2,40 m hoch.
Schleusen.															
30	Deich- u. Kamerschleuse Zeyera. Nogat, Kraffohl-Canal. Regierung Danzig. Kamerschleuse: Torgelow, Uecker. Reg. Stettin	97 bis 98	33 860 880 1 140 787 648 993	cbm qm m cbm „ „	Erdaushub über und unter Wasser Spundwände ¹⁾ Grundpfähle ²⁾ Schüttbeton ³⁾ Stampfbeton ⁴⁾ Ziegelmauerwerk	A u. U U T „ „ „	37 500 10 598 6 945 14 198 25 800 24 016	1,11 12,0 4,8 18,0 16,5 24,2	90,5 96 2 161	cbm qm Stück m	Granitwerksteinmauerwerk eiserne Schleusenthore ²¹⁾ Rollschützen ²²⁾ einschl. Bewegungsvorrichtung Bohlwerk mit Spundwänden ²³⁾ und Reibepfählen	U „ „ „	14 439 19 784 4 949 12 550	159,4 206,1 2475 78,0	1) 15 cm stark, 5,5 m tief gerammt. 2) 30 bis 35 cm stark, 6,1 m tief gerammt. 3) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 3 Theile Kleinschlag. 4) 1 Theil Cement, 6 Theile Sand, 8 Theile Kleinschlag.
31		96 bis 97	Die Kosten der Bauarbeiten sind im einzelnen nicht zu ermitteln.												
32	Nowen, Netze. Regierung Bromberg	96 bis 98	3 531 1 379 4 517 1 740 2 359	cbm qm cbm „ „	Erdaushub über Wasser Spundwände ⁵⁾ Erdaushub unter Wasser ⁶⁾ Schüttbeton ⁷⁾ Ziegelmauerwerk	A u. T T A „ U	4 250 16 505 6 945 34 712 55 068	1,20 12,0 1,54 20,0 23,3	45 110 4	cbm qm Stück	Werksteinmauerwerk hölzerne Schleusenthore einschl. Bewegungsvorrichtungen Rollschützen ²⁴⁾	U „ T u. U	5 907 14 991 4 308	131,3 136,3 1077	5) 15 cm stark, 6 bis 8 m tief gerammt. 6) Zwischen den Spundwänden. 7) 1 Theil Cement, 3 Theile Sand, 6 Theile Kleinschlag.
33	Dratzig, sonst wie Nr. 32	97 bis 99	5 161 1 410 3 600 1 770 2 439	cbm qm cbm „ „	Erdaushub über Wasser Spundwände ⁵⁾ Erdaushub unter Wasser ⁶⁾ Schüttbeton ⁷⁾ Ziegelmauerwerk	T A T „ U	5 757 16 845 4 146 32 669 59 424	1,11 11,95 1,15 18,5 24,4	47,2 112 4	cbm qm Stück	Granitwerksteinmauerwerk hölzerne Schleusenthore einschl. Bewegungsvorrichtungen Rollschützen ²⁴⁾	U „ T u. U	6 491 15 610 4 367	137,5 139,4 1092	8) 20 cm stark, Rammtiefe 4 bis 8 m. 9) 1 Theil Trafs, 1 Theil Wasserkalk, 1 Theil Sand, 6 Theile Kleinschlag.
34	Neuhöfen, sonst wie Nr. 32	96 bis 97	15 165 1 410 9 994 1 806	cbm qm cbm „	Erdaushub über Wasser Spundwände ⁵⁾ Erdaushub unter Wasser ⁶⁾ Schüttbeton ⁷⁾	T u. A A T u. A T	6 597 19 181 5 233 33 453	0,44 13,6 0,52 18,5	1740 37,9 83 4	cbm „ qm Stück	Ziegelmauerwerk Granitwerksteinmauerwerk hölzerne Schleusenthore Rollschützen ²⁴⁾	U „ T U	43 489 5 002 8 304 4 313	25,0 132,0 100,0 1078,3	10) Mit 8 mm starker Blechhaut, 1 qm wiegt 347 kg. 11) Der Kleinschlag wurde unentgeltlich aus fiscalischen Steinbrüchen geliefert, im übrigen wie bei Bem. 9.
35	Altenrheine, Dortmund-Ems-Canal. Ober-Präsid. Münster	95 bis 98	4 241 1 664 3 316 3 017 1 292 161 102,5 4	cbm qm cbm „ „ „ qm Stück	Erdaushub unter Wasser Spundwände ⁸⁾ Schüttbeton ⁹⁾ Klinkermauerwerk Stampfbeton ¹⁰⁾ Werksteinmauerwerk eiserne Schleusenthore ¹¹⁾ Thorwinden	U „ „ „ „ „ „ „	9 330 29 198 66 305 93 599 25 834 17 309 11 759 2 475	2,20 17,5 20,0 31,0 20,0 107,5 114,7 618,8	4 3 6,46 43	Stück „ t qm	Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Nothverschlüsse mit Nadeln ²⁶⁾ Flusseisen der Wegebücke Bohlenbelag desgl. ²⁷⁾	U „ „ „	10 680 3 347 1 324 694	2670 1116 205 16,1	12) Der Kleinschlag wurde unentgeltlich aus fiscalischen Steinbrüchen geliefert, im übrigen wie bei Bem. 9. 13) Desgleichen, im übrigen wie bei Bem. 10.
36	Bergeshövede, sonst wie Nr. 35	„	12 657 1 216 4 027 3 681 1 889 159 116,5 4	cbm qm cbm „ „ „ qm Stück	Erdaushub über und unter Wasser Spundwände ⁸⁾ Schüttbeton ¹²⁾ Klinkermauerwerk Stampfbeton ¹³⁾ Werksteinmauerwerk ¹⁴⁾ eiserne Schleusenthore ¹⁵⁾ Thorwinden	U „ „ „ „ „ „ „	13 923 25 644 59 906 101 434 28 013 14 641 12 552 2 475	1,10 21,1 14,9 27,6 14,8 92,1 107,7 618,8	4 3 2 6,46 43	Stück „ „ t qm	Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Nothverschlüsse ²⁶⁾ Hebebocke ders. mit Flaschenzug Flusseisen des Brückenüberbaues Bohlenbelag desgl. ²⁷⁾	U „ „ „ „	10 940 4 020 1 177 1 324 694	273,5 1340 589 205 16,1	14) Unentgeltliche Lieferung der Werksteine wie bei Bem. 12. 15) Mit 8 mm starker Blechhaut, 1 qm wiegt 388 kg. 16) 20 cm stark, Rammtiefe 4,5 bis 9,2 m. 17) Desgleichen, Rammtiefe 9,4 bis 10,8 m.
37	Bevergern, sonst wie Nr. 35	„	10 435 1 642 3 880 3 647 1 800	cbm qm cbm „ „	Erdaushub über und unter Wasser Spundwände ¹⁶⁾ Schüttbeton ¹²⁾ Klinkermauerwerk Stampfbeton ¹³⁾	U „ „ „ „	17 634 32 272 69 618 99 463 32 236	1,69 19,7 17,9 27,3 17,9	165 109 4 4 3	cbm qm Stück „ „	Werksteinmauerwerk ¹⁴⁾ eiserne Schleusenthore ²⁸⁾ Thorwinden Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Nothverschlüsse ²⁶⁾	U „ „ „ „	13 838 13 819 2 475 11 976 3 347	83,9 126,6 619,0 2994 1116	18) 20 cm stark, Rammtiefe 4 bis 7,1 m. 19) Mit Klinkerverblendung, Mischung wie bei Bem. 9. 20) Mit 8 mm starker Blechhaut, 1 qm wiegt 353 kg.
38	Rodde, sonst wie Nr. 35	„	504 2 259 11 444 3 159 3 093 1 561	„ „ cbm „ „ „	Erdaushub über Wasser Spundwände ¹⁷⁾ Erdaushub unter Wasser Schüttbeton ⁹⁾ Klinkermauerwerk Stampfbeton ¹⁰⁾	U „ „ „ „ „	504 46 534 29 754 55 627 75 023 27 488	1,00 20,6 2,6 17,6 24,3 17,6	159 98 4 4 4	cbm qm Stück „ „	Werksteinmauerwerk eiserne Schleusenthore ²⁵⁾ Thorwinden Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Nothverschlüsse ²⁶⁾	U „ „ „ „	16 372 12 030 2 475 11 867 4 464	103,0 122,8 619,0 2967 1116	21) Mit 8 bis 10 mm starker Blechhaut, 1 qm wiegt 391 kg. 22) Je 2,5 qm groß. 23) 10 bis 15 cm stark, 5 m tief gerammt, Reibepfähle 35 cm stark, Verankerung alle 3 m.
39	Venhaus, sonst wie Nr. 35	„	5 522 1 440 3 441 2 979 1 258 161 101,5	cbm qm cbm „ „ „ qm	Erdaushub über und unter Wasser Spundwände ¹⁸⁾ Schüttbeton ⁹⁾ Klinkermauerwerk Stampfbeton ¹⁹⁾ Werksteinmauerwerk eiserne Schleusenthore ²⁰⁾	U „ „ „ „ „ „	11 488 25 314 68 203 92 716 25 617 16 144 9 727	2,08 17,6 19,8 31,1 20,4 100,3 95,8	4 4 3 6,46 43	Stück „ „ t qm	Thorwinden Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Nothverschlüsse Flusseisen der Wegebücke Bohlenbelag ²⁷⁾ nebst Unterzügen	U „ „ „ „	2 475 4 070 3 347 1 324 694	618,8 1017,5 1116 205,0 16,1	24) Je 1,5 qm groß. 25) 2,2 qm groß. 26) An Stelle der Dammbalken. 27) Kiefernholz, 12 cm stark. 28) Mit 8 mm starker Blechhaut, 1 qm wiegt 364 kg.

1	2	3	4											5	
			Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe												Erläuterungen.
			Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten M	Ein- heits- preis M	Anzahl	Einheit	Gegenstand	Be- triebs- art*)	Kosten M		
Nr.	Wasserstrasse. Provincial- Behörde.	Zeit der Aus- füh- rung												Massen und Kosten der wichtigsten Bauarbeiten einschließlich der Baustoffe	
48	Schleppzug- schleuse: Hüntel, Dortmund- Ems-Canal, Ober-Präsid. Münster	94 bis 96	1 680 17 080 1 520 3 175 98 2 880	qm cbm " " qm qm	Spundwände ¹⁾ Erdaushub unter Wasser Schüttbeton ²⁾ Ziegelmauerwerk Werksteinmauerwerk Böschungspflaster ³⁾ der Kammer mit vorge- setzter Rundpflwand	U " " " " "	28 770 34 160 34 960 82 100 9 470 62 080	17,1 2,0 23,0 25,9 96,6 21,6	1602 322 168 4	qm m qm Stück	Sohlenbefestigung der Kammer ¹⁵⁾ Leitwerk ¹⁶⁾ mit 1 m breiter Laufbrücke eiserne Schleusenthore ¹⁷⁾ Rollschützen ¹⁸⁾ nebst Winden und Zubehör.	U " " "	16 910 16 330 23 960 12 255	10,6 50,7 142,6 3064	¹⁾ 15 cm stark, 6 bis 7 m tief gerammt. ²⁾ 1 Theil Cement, 0,5 Theile Kalkpulver, 3 Theile Sand, 5 Theile Kleinschlag. ³⁾ Basaltstein, i. Mitt. 0,50 m stark auf 0,30 m starker Schotterunterlage. ⁴⁾ 15 cm stark, 5 bis 6 m tief gerammt. ⁵⁾ 1 Theil Cement, 2 Theile Sand, 3 Theile Klein- schlag. ⁶⁾ Basaltlava. ⁷⁾ Basaltsäulen 0,30 m hoch auf Schotterbettung. ⁸⁾ 15 cm stark, 7 m tief ge- rammt. ⁹⁾ 20 cm stark, 5 m tief ge- rammt. ¹⁰⁾ Rostpfähle 25 cm Durch- messer, 7 m tief gerammt. ¹¹⁾ Rostpfähle 30 cm Durch- messer, 5 m tief gerammt. ¹²⁾ 1 Theil Cement, 0,5 m Theile Trafs, 3 Theile Sand, 7 Theile Kleinschlag. ¹³⁾ Einschließlich der Quer- spundwände, hölzernen Drempel und Ueber- mauerung; Rostpfähle 25 cm Durchmesser, 6 m tief gerammt. ¹⁴⁾ Rostpfähle 20 cm Durch- messer, 7 m tief gerammt. ¹⁵⁾ Bruchsteinpackung 0,30 m stark auf 0,30 m starker Senkfaschinenlage. ¹⁶⁾ Kieferne Rundpfähle in Abständen von 5,3 m nach hinten abgesteift, 10 m lang, 0,36 m Durchmesser. ¹⁷⁾ Mit 8 mm starker Blech- haut, 1 qm wiegt 269 kg. ¹⁸⁾ Je 5,0 qm grofs. ¹⁹⁾ Mit 8 mm starker Blech- haut, 1 qm wiegt 274 kg. ²⁰⁾ desgl., 1 qm wiegt 276 kg. ²¹⁾ desgl., 1 qm " 270 kg. ²²⁾ Bruchsteinpflaster 0,30 m stark auf Schotter und Buschunterlage. ²³⁾ Rundpfähle, 50 cm Durch- messer. ²⁴⁾ Mit 10 mm starker Blech- haut, 1 qm wiegt 309 kg. ²⁵⁾ Je 4,1 qm. ²⁶⁾ Je 4,9 qm. ²⁷⁾ 30 cm stark. ²⁸⁾ Bruchsteinpflaster 0,25 m stark einschließl. der ein- gebeteten Sohlenbalken. ²⁹⁾ Mit 10 mm starker Blech- haut, 1 qm wiegt 324 kg. ³⁰⁾ Je 3,5 qm. ³¹⁾ Basaltsäulen 0,30 m hoch auf Ziegelbrocken und Senkfaschinen. ³²⁾ Mit 10 mm starker Blech- haut, 1 qm wiegt 265 kg.
49	Hilter, sonst wie Nr. 48	"	1 360 13 430 1 160 2 162 75 2 338	qm cbm " " " qm	Spundwände ¹⁾ Erdaushub unter Wasser Schüttbeton ²⁾ Ziegelmauerwerk Werksteinmauerwerk Böschungspflaster ³⁾ der Kammer mit vorge- setzter Rundpflwand	U " " " " "	20 240 18 930 27 840 53 830 8 790 44 620	14,9 1,41 24,0 24,9 117,2 19,1	1602 322 134 4	qm m qm Stück	Sohlenbefestigung der Kammer ¹⁵⁾ Leitwerk ¹⁶⁾ mit 1 m breiter Laufbrücke eiserne Schleusenthore ¹⁹⁾ Rollschützen ¹⁸⁾ nebst Winden und Zubehör.	U " " "	18 950 16 140 20 090 12 175	11,8 50,1 149,9 3044	
50	Düthe, sonst wie Nr. 48	"	1 420 11 240 1 410 2 582 81 2 622	qm cbm " " " qm	Spundwände ¹⁾ Erdaushub unter Wasser Schüttbeton ²⁾ Ziegelmauerwerk Werksteinmauerwerk Böschungspflaster ³⁾ der Kammer mit vorge- setzter Rundpflwand	U " " " " "	24 420 16 860 32 430 64 290 9 350 54 320	17,2 1,50 23,0 24,9 115,4 20,7	1599 322 146 4	qm m qm Stück	Sohlenbefestigung der Kammer ¹⁵⁾ Leitwerk ¹⁶⁾ mit 1 m breiter Laufbrücke eiserne Schleusenthore ²⁰⁾ Rollschützen ¹⁸⁾ nebst Winden und Zubehör.	U " " "	24 000 17 200 21 570 12 175	15,0 53,4 147,6 3044	
51	Herbrum, sonst wie Nr. 48	95 bis 97	1 950 26 400 786 2 650 85 2 690	qm cbm " " " qm	Spundwände ¹⁾ Erdaushub unter Wasser Schüttbeton ²⁾ Ziegelmauerwerk Werksteinmauerwerk Böschungspflaster ³⁾ der Kammer mit vorge- setzter Rundpflwand	U " " " " "	30 300 47 500 20 200 61 480 8 720 55 720	15,5 1,80 25,7 23,2 102,6 20,7	1599 322 147 4	qm m qm Stück	Sohlenbefestigung der Kammer ¹⁵⁾ Leitwerk ¹⁶⁾ mit 1 m breiter Laufbrücke eiserne Schleusenthore ²¹⁾ Rollschützen ¹⁸⁾ nebst Winden und Zubehör.	U " " "	17 140 16 700 16 890 11 960	10,7 51,9 115,7 2990	
52	Seeschleuse Oldersum, Dortmund- Ems-Canal, Strecke Oldersum- Emden. Regierung Aurich	94 bis 97	1 292 31 177 2 305 3 899 144 1 585	qm cbm " " " qm	Spundwände ⁴⁾ Erdaushub z. Theil unter Wasserhaltung Schüttbeton ⁵⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung Werksteinmauerwerk ⁶⁾ Böschungspflaster der Schleusenammer ⁷⁾	U " " " " "	19 184 38 939 51 172 109 257 14 972 19 273	14,9 1,25 22,2 28,0 104,0 12,2	853 163 355 8 4 4	qm m qm Stück "	Sohlenbefestigung der Kammer ²²⁾ Leitwerke ²³⁾ mit 1,5 m breiter Laufbrücke eiserne Schleusenthore ²⁴⁾ Thorwinden Rollschützen ²⁵⁾ nebst Winden Gleitschützen ²⁶⁾ desgl.	U " " " "	10 321 13 854 44 390 5 320 8 036 5 997	12,1 85,0 125,0 665,0 2009 1499,9	
53	Kammer- schleuse: Borssum, sonst wie Nr. 52	96 bis 97	1 134 1 471 339 742 31 153 2 960 1 649 3 951 225	qm " " " cbm " " " "	Spundwände am Ober- haupt ⁸⁾ desgl. der Kammer ⁹⁾ Pflahrost des Unter- hauptes ¹⁰⁾ desgl. der Kammer ¹¹⁾ Erdaushub über Wasser desgl. unter Wasser Schüttbeton des Ober- hauptes ¹²⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung der Häupter Werksteinmauerwerk ⁶⁾	U " " " " " " " "	19 188 26 306 19 025 49 674 32 710 7 105 41 100 119 708 24 815	16,9 17,9 56,1 66,9 1,05 2,40 24,9 30,3 110,3	168 471 585 117,5 1687 116 4 2	qm cbm qm t qm " Stück "	Basaltlavaplaten ²⁷⁾ Stampfbeton der Kammer- wände ¹²⁾ Kappengewölbe ders. 1 Stein stark Eisenwerk derselben Sohlenbefestigung der Kammer ²⁸⁾ eiserne Schleusenthore ²⁹⁾ Thorwinden Rollschützen ³⁰⁾ mit Win- den Drehschützen ³⁰⁾ desgl.	U " " " " " "	5 645 11 775 2 048 22 761 22 362 17 272 5 234 9 837 3 506	33,6 25,0 3,5 193,7 13,3 149,2 1309 2459 1753	
54	Emden, Verbindungs- Canal zwischen Ems-Jade-Canal und Dortmund- Ems-Canal, Strecke Oldersum- Emden. Regierung Aurich	98 bis 00	8 660 499 733 1 321 74	cbm qm " cbm "	Erdaushub Pflahrost der 3 Häupter ¹³⁾ desgl. der Kammer- wände ¹⁴⁾ Ziegelmauerwerk m. Klin- kerverblendung der 3 Häupter Werksteinmauerwerk der- selben ⁶⁾	U " " " "	7 440 44 000 19 200 36 600 8 420	0,86 88,2 26,2 27,7 113,5	300 165 654 176	qm " " "	Böschungspflaster der Schleusenammer aus Basalt ²⁷⁾ auf Ziegel- brocken desgleichen aus Klinkern 1 Stein stark Sohlenbefestigung der Kammer und Vorbö- den ³¹⁾ eiserne Schleusenthore ³²⁾ nebst Bewegungsvor- richtungen	U " " "	4 200 1 403 11 600 26 000	14,0 8,5 17,7 148,5	



