

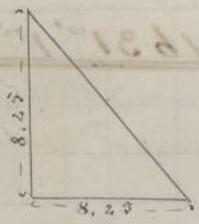
Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek		Máskén		Pénzösszeg		Geldbetrag		
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	fl.	kr.	fl.	kr.

Bem der Leopoldstädter Künste im Post.

Tragfähigkeit und Belastung der vier, die Kuppel tragenden Hauptpfeiler.

1. Grundfläche der 4 Pfeiler.

Die Grundrissform der 4 Hauptpfeiler in unregelmäßigen Figuren gezeichnet und berechnet:

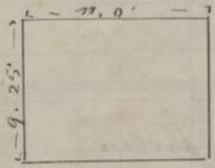


Bemerk: Die Maasse sind durch fünf in Dezimalstellen angegeben, in dieser Art sind Maasse der Baukunst bedingt ist.

a) Gleichschenkeliges Dreieck, die gleichschenkeligen Seiten 8,25 sind:

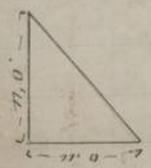
$$\frac{8,25 \cdot 8,25}{2} = 34,03125$$

b) Rechteck



$$= 11,0 \cdot 9,25 \cdot 2 = 203,50000$$

c) Ein gleichschenkeliges rechteckiges Dreieck



$$= \frac{11,0 \cdot 11,0}{2} = 60,50000$$

Summe: 298,03125

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek		Pénzösszeg		Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	
		o	o	fl. kr.	fl. kr.	fl. kr.	fl. kr.
	Transport =					298,03125 <sup>o</sup>	
	d/ Duralmüßige Längen versandt:						
	2 Abßz ja lang 11,0' bei 3,0' =					66,00000	
	1 " " 12,5' " 2,5' =					43,75000	
	zusammen =					407,78125 <sup>o</sup>	
	Summe + Fracht:						
	4. 407,78125 =					1631,125 <sup>o</sup>	
	Summa =					1631,125 <sup>o</sup>	
	Der Anwerthmolen:					1631 <sup>o</sup> 1 <sup>o</sup> 6 <sup>o</sup>	
	also $\therefore$ <u>234882</u> Quadrat Zoll.						
	<p>ein groß kann die Tragfähigkeit auf die # anzuwenden und bei 10 fache Belastung          Die bei Mannswort mit gewöhnlichen Ziegeln          in hydraul. Badmittel anzugewandt, alt mündige          zulässige Belastung = 2,5 Zollquadrat per 0"</p>						
	<p>Demit geringste zulässige Belastung = <u>587205</u> Zollquadrat</p>						

Nach Mand. System im 11. und zusammengekommen haben  
 kann jeder bei einfacher Belastung die Leistung seiner  
 Belastung mit voller Belastung in Prüfung gesetzt werden.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Mérsen	Pénzösszeg	Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ar Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen
		0	0	fl. kr.	fl. kr.	fl. kr.

2. Garmitsäinlen unter den Hauptquartbögen.

6). 16 Stück mit einem Durchmesser von 3,5'

Der Grundfläche derselben =  $r^2 \cdot \pi \cdot 16 =$

$$1,75^2 \cdot 3,1416 \cdot 16 =$$

oder in Quadrimaltern =

oder 22 16 7 Quadratzoll.

$$153,9384 \text{ fl.}^2$$

$$153, \text{ fl. } 11 \text{ kr. } 3$$

Nach Messungen von Harant sieht bei tiefem  
 Wasserstand im Grund im Verfallenen die  
 einzelnen Mauersteine sehr bei einer  
 Länge von 74,0 Zoll unter der  
 Breite von 22 16 7 Quadratzoll  
 ein, für ein jedes Stück  
 eingestrichen mit 18,0 Zoll unter

Wannung bei 22 16 7 Quadratzoll à 18 fl. =

399 006 fl.

Lauffähigkeit der Pfeile =

587 205

Zusammen =

986 211 ..

Gesamt Lauffähigkeit der Pfeile und Säulen:

986 211 Zollunter ..

Bemerkung: Lauffähigkeitsgemäß insoweit es erforderlich ist Lauffähigkeit von 986 211 Z. im  
 4 Jahr Verfall, dieses kann innerhalb mit nur 3/2 Millionen Zentner angesetzt  
 werden, es wird gefordert, daß das Pfeilmaterial aus gutem Material in sorgfältigem  
 Verband und mit einem guten Bindemittel ausgefüllt wird.

78. Jettner M. I. Felsen.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Maßen	Pénzösszeg	Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis fl. kr.	Egyes Einzeln fl. kr.	Összes Zusammen fl. kr.

2. Belastung der Pfeiler und Säulen.

A. Rüstungsgewandmauerwerk.

a) Figungswand der Pfeiler von Kopf der Pfeiler bis Mittelauflagehöhe.

Bemerkung: für den Cubineinhalt der Figungswand ist 1,0 in der Höhe zuzugabem.

Mauerwerkswand beträgt der Bruchteilinhalt der 4 Pfeiler  $1637,125'$ , demnach der Cubineinhalt  $43,0' \cdot 1637,125 =$

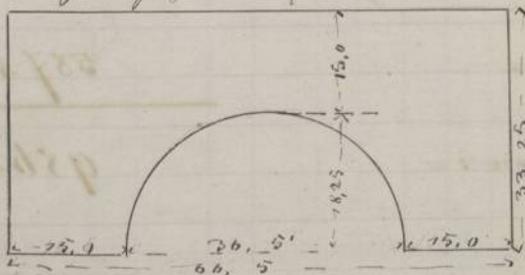
$70138,375'$

b) die über den Pfeilern liegende Wand ist Figungswand:

8 Abf. je lag  $6,0'$  bel.  $11,0'$  hoch  $12,5' =$

$6600,000'$

c) Säulenzwickelungen, die Pfeiler  $11,0'$  hoch.



Cubineinhalt der Pfeiler = einem Pfeiler von  $11,0'$  Länge,  $11,0'$  Breite und der Höhe von  $33,25'$  - dem

$$\begin{aligned}
 & \text{Pfeiler zylinderartigen Querschnitt} = \\
 & 66,5' \cdot 11,0' \cdot 33,25' - \frac{(\pi \cdot 11,0')^2 \cdot 11,0'}{4} \\
 & = 66,5' \cdot 11,0' \cdot 33,25' - \frac{(18,25')^2 \cdot 3,1416 \cdot 11,0'}{4} \\
 & = 24322,375' - 11509,841' \\
 & = 12812,534' \cdot 4:
 \end{aligned}$$

$51250,136'$

Satzes -

$127988,511'$

Szám

A tárgy megnevezése

Mértékek Mérték

Pénzösszeg Geldbetrag

Nr.

Benennung des Gegenstandes

Egyes  
Einzeln

Összes  
Zusammen

Ár  
Preis  
fl. kr.

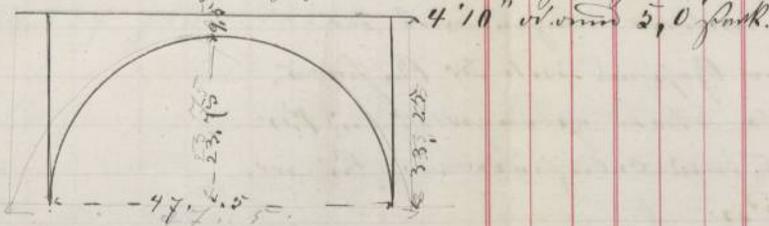
Egyes  
Einzeln  
fl. kr.

Összes  
Zusammen  
fl. kr.

Transport =

127988,5110'

d. Acsfűzősüveggyöcsök mint az előző  
könyvben az Részlet, az új gipsz  
mint az az a csop. gipszben és: gipsz



Cuboidformig ácsfalban = azaz a  
von 47,5' 3,0' vast. és a  
33,25' - ács falban.

$$= 47,5 \cdot 5,0 \cdot 33,25 - \left( \frac{r^2 \cdot \pi \cdot h}{2} \right) \cdot 4$$

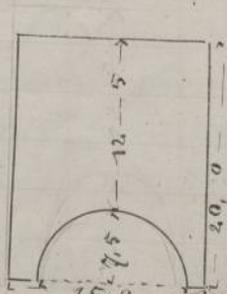
$$= (47,5 \cdot 5,0 \cdot 33,25 - \frac{23,75^2 \cdot 3,1416 \cdot 5}{2}) \cdot 4$$

$$= 7896,875 - 4420,147 \cdot 4$$

$$= 3466,728 \cdot 4$$

13866,9120'

e.) Azon Gipsz falban az az Részlet resp:  
közvetlen falban mint az az az  
Lépcsőfalban, mint az az az Részlet falban, mint az az az  
falban 9,25' vast, mint az az az  
mint az az falban, mint az az az  
gipsz falban az az az falban:



Acsfalban mint az az  
falban mint az az falban  
mint az az falban resp: mint az az  
mint az az falban - mint az az  
falban

$$= \frac{1}{2} (18,5 \cdot 9,5 \cdot 20,0 - \frac{r^2 \cdot \pi \cdot h}{2}) \cdot 8$$

$$= \frac{1}{2} (18,5 \cdot 9,5 \cdot 20,0 - \frac{9,25^2 \cdot 3,1416 \cdot 9,5}{2}) \cdot 8$$

Vatás

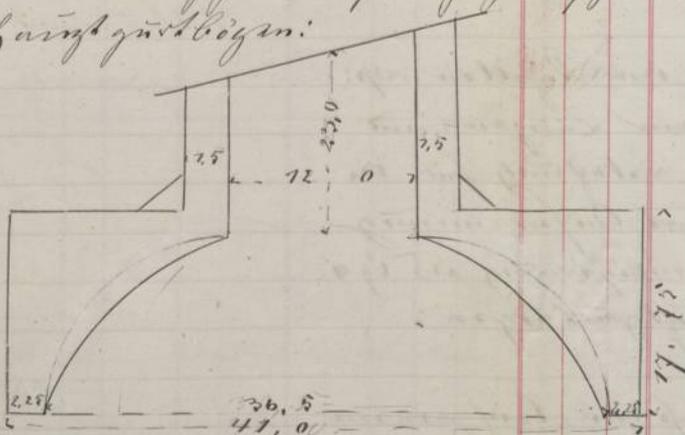
141855,4230'

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Maßen	Pénzösszeg	Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Össze- Zusammen	Ar Preis fl. kr.	Egyes Einzeln fl. kr.	Összes Zusammen fl. kr.

Transport =  $141855,423^c$   
 $= (1757,5 - 419,7) \cdot 8$   
 $= 1337,8 \cdot 8 = 10702,400^c$

f. Aholgelfen miterer Augen mit der  
 Lulifrad, dem Gajint mit der Aufman.  
 wung 22. Was ist das geringere als bei Per.  
 e Dafür Gajint und Lulifrad wie bei vor.  
 freygehande Per.  
 mit =  $10702,400^c$

g) Rüzgaln über den Angellen, zusammen 4 Stück  
 mit je 1/4 Gewicht als Lastung für die  
 Pfeiler, dummoy für 4 Pfeiler eine  
 Lastung gleich einer Rüzgal, die ist  
 zur Höhe der zylindrischen Aufsatz mit  
 woller Hintern einwung zum Aufsatz  
 ist unten spitz sup. Tugendpfeiler der  
 Gewicht zum Bögen:



Cubinsfalt ist Aufsatz = innere Aufsatz von  
 41,0 Länge, 17,75 hoch und 41,0 Höhe - dem  
 Colotten abgemitt.

Der Cubinsfalt ist Rüzgalabgemittet =  
 $\pi \cdot h^2 (r - \frac{1}{3}h) - \pi h^2 (r - \frac{1}{3}h)$  als Rüzgal, für  
 gleich mit Aufgemitt auf dem Cubus =  
 $\pi \cdot h^2 (r - \frac{1}{3}h) = 3,1416 \cdot 17,75^2 \cdot (18,25 - 3,916)$

Volus  $163260,233^c$

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek		Mafien		Pénzösszeg		Geldbetrag	
		Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	fl.	kr.	
	Umbreitung:								163260, 233 <sup>c</sup>
	sonst K =								
	41,0 <sup>o</sup> . 17,75 - 3,1416. 17,75' (18,25 - 5,92)								
	= 1681,0. 17,75 - 3,1416. 315,0625. 12,33								
	= 29837,750 - 12209,238 =								17628, 512 <sup>c</sup>
	h.) Aufmännung für das Oberlicht an den vorbezeichneten Rängen mit der Deckenkonstruktion. Lutrinfall gleich dem äußeren Cylinder, - dem inneren Cylinder, die Grundfläche der röhrenförmigen Aufmännung mal der angegebenen Höhe. folgt: K = groß r <sup>2</sup> . π . h - klein r <sup>2</sup> . π . h. = 7,50 <sup>2</sup> . 3,1416 . 23,0' - 6,0 <sup>2</sup> . 3,1416 . 23,0 = 56,25 . 3,1416 . 23,0 - 36,0 . 3,1416 . 23,0 = 176,715 - 113,0976 . 23,0' = 63,6174 . 23,0 =								1463, 200 <sup>c</sup>
	oder wenn man sagt: mittleren Durchmesser mal π mal der Höhe ist man es nicht i. d. H. pro Höhe = 18,5 . 3,1416 . 15 . 23,0 = = 42,4116 . 15 . 23 = 63,6174 . 23,0 = obigen Resultat.								
	i.) Aufmännung zwischen dem im Luffen liegenden Pos. vorerster Rangal zur Aufstufung 1 Abt. ins Quadrat 6,75' und vorerhaltenen Länge 50,25' = 6,75' . 50,25' =								339, 157 <sup>c</sup>
	K. Die in der Grundfläche über dem Pfeiler zwischen dem ersten bezeichneten Pfeilerbogen und dem vorbezeichneten Rängen verbleibenden								
									182696, 032 <sup>c</sup>

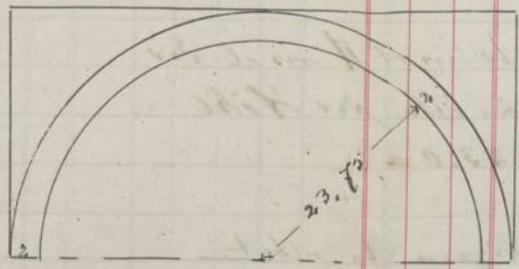
78. Lehrer H. I. Pecher.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Műfaj	Pénzösszeg	Geldbetrag	
nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis fl. kr.	Egyes Einzeln fl. kr.	Összes Zusammen fl. kr.

Transport: 182,696,032<sup>o</sup>  
 Ekkorival in einer eckförmigen Höhe  
 von 94,10' Höhenfeld, von dem  
 einer eckförmigen Höhe von 18,0' bei 4  
 Pfeilern =  
 $94,1 \cdot 18,0 \cdot 4 =$  6775,200<sup>o</sup>

l. Pendentie unter der großen Kuppel,  
 dieselbe mit dem Pfeilern durch  
 Gewicht mit je 2934,125<sup>o</sup>  
 Vermehrung  
 $2934,125 \cdot 4 =$  11736,500<sup>o</sup>

m. Tonnengewölbe links und rechts von der  
 Kuppel zwischen den Pfeilern, dieselben  
 sind die Gewölbe aus einer 2' Höhe  
 auf einer 2,0' Höhe gewölbt, die Länge  
 derselben, insofern die Belastung auf die  
 Pfeiler entfällt 9,5'.



Die Cubitinhalt derselben =  
 $25,75^2 \cdot \pi \cdot 9,5 - 23,75^2 \cdot \pi \cdot 9,5 \cdot 4$   
 $= \frac{(25,75^2 \cdot 3,1416 \cdot 9,5 - 23,75^2 \cdot 3,1416 \cdot 9,5) \cdot 4}{2}$   
 die Vermehrung:  
 Größe  $\pi + 3,14$  mal die Differenz zwischen  
 beiden  $\cdot$  mal  $3,1416 \cdot 9,5 \cdot 4$   
 $= \frac{25,75 + 23,75 \cdot 3,1416 \cdot 9,5 \cdot 2 \cdot 4}{2}$   
 $= 49,5 \cdot 3,1416 \cdot 9,5 \cdot 4 =$

5909350<sup>o</sup>  
 207117,0820<sup>o</sup>

Latus

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Áfajen	Pénzösszeg		Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	
		0	0	fl. kr.	fl. kr.	fl. kr.	

Transport.

207117,082<sup>00</sup>

n.) Dufurmanövörung der auf die inneren  
Gallner'schen Lagen

4 Abs. 7<sup>n</sup> h 4,5' br. 1,5' hoch. 10,0' 270,0<sup>0</sup>

4 " " 5,5' " 1,5' " 10,0' 330,0<sup>0</sup>

zusammen

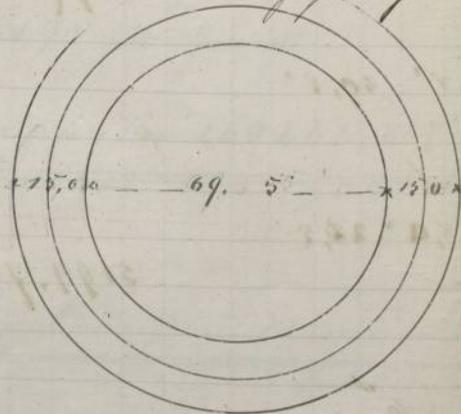
600,000<sup>00</sup>

o.) Aufmanövörung über die auf Obgleis,  
spung bis Höhe der Vagerstation, resp. bis  
zur Höhe in welcher die Duffalröhren an-  
wändig in die Längen übergeht, die auf  
die Duffalröhren angeschlossen sind  
abgeschlossenen Ende in regelmäßigen Höhen  
verändert, dass 162<sup>00</sup> Querschnitt =

162,0' . 6,0' . 4 =

3888,000<sup>00</sup>

p.) Längen der Hauptdügel bis zur  
Anfangshöhe an derselben, resp. bis  
Unterseite der Gasrinne 10,0' hoch



= groß r<sup>2</sup> . Th. h - klein r<sup>2</sup> . Th. h oder  
= Th. h + groß r mal die Differenz zwischen  
beiden r mal der Höhe Th.

Summa 211595,082<sup>00</sup>

781. Lechner M. I. Pechau.







Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek Mérték		Pénzösszeg Geldbetrag		
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis fl. kr.	Egyes Einzeln fl. kr.	Összes Zusammen fl. kr.
	<u>Trarripot</u>					234762,528 <sup>00</sup>
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 8,0' al. 3, 25 h.</p> <p> <math>74,0' \text{ számot}</math>  <math>74,0 \cdot 3,1416 \cdot 8,0 = 325</math>  <math>= 74,0 \cdot 3,1416 \cdot 36,0 =</math> </p>					6044,438 <sup>00</sup>
	<p> <math>74,0 \cdot 3,1416 \cdot 36,0 =</math>            összesen         </p>					240806966 <sup>00</sup>
	<u>Életem végén</u>					
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 22,0' al. 3, 1416 h.</p> <p> <math>85,0'</math>  <math>= 85,0 \cdot 22,0 \cdot 3,1416 =</math> </p>					5874,792 <sup>00</sup>
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 1100' al. 6'0' h. 6600,000<sup>00</sup></p>					
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 40' al. 3, 1416 h. 82,0' 4 =</p>					16487,117 <sup>00</sup>
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 8,5' al. 15'0' h. 28961909</p>					240806966 <sup>00</sup>
	<p>Örökösítés az az életem végén            az életem végén az életem végén            konstrukció, azaz 8,5' al. 15'0' h. 28961909</p>					

181. Lechner M. I. Földmér.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Maßen	Pénzösszeg		Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	fl. kr.

Transport. 240806, 966<sup>l</sup>  
 Abzug 28961, 909<sup>l</sup>  
 zusammen 12 Stück bei einem  
 Maßpunkte von 6, 0'  
 = 8, 5' . 18, 0' . 6, 0' . 12 = 11016, 000<sup>l</sup>

Oben Rüsseltengler, 12 Stück  
 5, 0' bei 11, 0' auf im Luft  
 12, 0' bei 11, 0' bei 5, 0' p. 1, 0' = 3744, 000<sup>l</sup>  
 12, 0' . 13, 0' . 6, 0' . 4, 0' = 660, 000  
 12, 0' . 16, 0' . 8, 0' . 2, 5' = 3840, 000

Zusammen Abzug 48221, 909<sup>l</sup>

Arbeiten = 192585, 057<sup>l</sup>

Wie vorstehend geschildert sind diese Arbeiten  
 nicht mit dem Hauptvertrag, der  
 Cubikfuß feinsäuerliche Dampfstein sind  
 96 Stk. davon sind für  
 95 Stk.

Müssen bei 192585, 057<sup>l</sup> die Belastung = 182955, 50<sup>fl.</sup>

C. Mauerwerk und Putzwerk feinsäuerliche Dampfstein od. Grundstein

Figurierung der Mauer (resp. Cub. Fuß) unter  
 den die Mauer beiderseitigen Gängen, die haben  
 3, 5' Durchmesser. sind 31, 75 Stk. od. rund 32, 0', die  
 Endladung der Kapitula für die Ringelstein ganz  
 ist, im Ganzen 16 Stück  
 Die Mauer nach Dis. c pag. 3 sind Grundstein

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Mérföld	Pénzösszeg		Geldbetrag	
nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	
		0	0	fl.	fl.	fl.	kr.
	von 153, 9384 <sup>00</sup> Birnen Holz						
	von 32, 0 <sup>0</sup> Dunnen im Erbverfall						
	von						
	153, 9384. 32. 0 =					4920, 029 <sup>00</sup>	
	Vergleich an Aufsen der Pöngel,						
	von 4, 0 <sup>0</sup> dinstreife, 36, 0 <sup>0</sup> Höhe, 16 <sup>00</sup> Stück						
	1 <sup>00</sup> Th. h.						
	2, 0 <sup>0</sup> 3, 1416. 36, 0 <sup>0</sup> 16 =					7238, 246 <sup>00</sup>	
	Lagen in den Zugängen zu						
	im innern Gallerie der Pöngel						
	zusammen =					396, 000 <sup>00</sup>	
	Vergleich in einem zu 4						
	Wassersringstufen der Pöngel						
	160 <sup>00</sup> Stück mit einzelnen						
	eingesetzten Platten je mess.						
	1, 25 <sup>00</sup> bit 0, 5 <sup>00</sup> h. h. in 3, 8 <sup>00</sup> n. h.						
	von 1 <sup>00</sup> Stück 3, 475 <sup>00</sup> n. h.						
	2, 5 <sup>00</sup> =					400, 000 <sup>00</sup>	
	Gewölbe mit sup. Gallerie über						
	den Sandstein der Gemälde						
	von 5, 0 <sup>0</sup> Gallerie						
	von 4, 0 <sup>0</sup> mittleren dinstreife der						
	selben 65, 0 <sup>0</sup> .						
	Mit im Erbverfall:						
	65, 0 <sup>0</sup> 3, 1416. 20 =					4084, 080 <sup>00</sup>	
	Gallerie (Sandstein) auf diesem Gewölbe						
	von 4, 0 <sup>0</sup> h. 1, 0 <sup>0</sup> bit. mittleren dinstreife 61, 0 <sup>0</sup>						
	von Dunnen Erbverfall						
	61, 0 <sup>0</sup> 3, 1416. 4, 0 <sup>0</sup> 1, 0 <sup>0</sup> =					766, 550 <sup>00</sup>	
	Sandstein von Aufsen der Pöngel						
	von 1, 0 <sup>0</sup> bit. 4, 5 <sup>00</sup> h. von dinstreife						
	von 1 <sup>00</sup> =						
	<b>Schluss</b>					17704, 905 <sup>00</sup>	

Bl. Leltner M. I. Pesten.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek	Maßen	Pénzösszeg		Geldbetrag	
Nr.	Benennung des Gegenstandes	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	fl. kr.
	Transport						
	Bei Cubus Kupfer Gallaria dunnig.						
	= 100, 0. 3, 1416. 4, 5 =						
	Zusammen						
	Bei Cubus Kupfer mit 105, 0 Zylinder						
	Bemessung die auf die Pfeiler anfallende Anlaufung.						
	Bei 19118, 625 =						
							20074, 2687

## D. Dachconstruction

Bei der Dachconstruction ist bei dem Kupfer  
anfallend 3382, 0 Quadratfuß als Anlaufung auf  
die 4 Pfeiler. Befestigung gemäß Cubus das  
Quadrat pro 27' rechner Dachfläche in der  
projekteten Höhe anzusetzen einflusslich der  
Metallbedeckung im einprägen Falle:

20 Zfr.

Bemessung bei einem Höhenanfall  
von 3382, 0' = rund = 700, 00 Zfr.

Die Anzeldachconstruction und  
Laternen barm im Verhältnis  
zu dem in letzter Zeit untersetzten  
ägyptischen Constructionen angenommen  
werden mit rund

1600, 00

Gesamtbemessung in Pfeiler Höhe die  
Dachconstruction =

2300, 00 Zfr.

Szám	A tárgy megnevezése	Mértékek		Mafen		Pénzösszeg		Geldbetrag	
		Egyes Einzeln	Összes Zusammen	Ár Preis	Egyes Einzeln	Összes Zusammen	fl.	kr.	fl.

Es ergibt sich somit eine Gesamtbelastung von  
4 Hauptposten mit 16 Teilan nachstehendem:

P.S.	A mit	2	4	2	3	3	5,	63	3ll. 9kr.
	B	1	8	2	9	5	5,	80	,
	C	2	0	0	7	4,	5h	,	,
	D	2	3	0	0,	00	,		

Gesamtbelastung: 447665,99.

von und.

447665 Gulden

laut Verfügung d. Hof. 477.103. 1880.

Die Forderung wurde dann im Lagerbuch  
der Hofkammer mit dem 3,5 Millionen  
Gulden angenommen werden, d. ergibt  
sich somit ein 7,8 % Zinsfuß.

Kann dann angenommen werden:

7/2 = Sieben 1/2 pro cento Sicherheit  
A. P.



Berechnung  
der Belastung eines Kuppelpfelbers.

Budapest am 1 Juli 1878.

# Berechnung der Belastung eines Kuppelpfilers.

1. Großer Pfeiler gerade auf  
gemauert von der Arkade  
des inneren Hauptges. bis zur  
Spindelstiege.

$$\begin{array}{r} 4^{\circ} 3' 9'' \\ 3 \ 4 \ 0 \\ \hline 2 \ 0 \ 6 \\ \hline \underline{35^{\circ} 2' 0''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 2^{\circ} 0' 6'' \\ 1 \ 3 \ 8 \\ \hline 4 \ 3 \ 9 \\ \hline \underline{15^{\circ} 3' 2''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 0^{\circ} 1' 3'' \\ 0 \ 1 \ 3 \\ \hline 4 \ 3 \ 9 \\ \hline \underline{0^{\circ} 1' 2''} \end{array}$$

$$\underline{51^{\circ} 0' 4''}$$

abgezogen.

$$\begin{array}{r} \cancel{2x.} \ 0^{\circ} 8' 10'' \\ 0 \ 0 \ 11 \\ \hline 4 \ 3 \ 9 \\ \hline \underline{0^{\circ} 1' 3''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 0^{\circ} 2' 5'' \\ 0 \ 2 \ 5 \\ \hline 4 \ 3 \ 9 \\ \hline \underline{0^{\circ} 4' 6''} \end{array}$$

$$0^{\circ} 5' 9''$$

$$50^{\circ} 0' 7'' \quad \boxtimes$$

2. 1 Pendelstief.

$$\begin{array}{r} \frac{1}{3} \text{ von} \\ 3^{\circ} 4' 6'' \\ 1 \ 8 \ 3 \\ \hline 4 \ 2 \ 6 \\ \hline \underline{25^{\circ} 3' 0''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \frac{1}{3}: \\ \underline{8^{\circ} 3' 0''} \end{array}$$

$$8^{\circ} 3' 0'' \quad \boxtimes$$

3. 2 halbe gr. Türken mit  
Nachmanierung bis zu den  
Öffnungen.

$$\begin{array}{r} \frac{1}{2} \text{ von:} \\ 5^{\circ} 5' 0'' \\ + 2 \ 1 \ 0 \\ \hline 8^{\circ} 0' 0'' \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \frac{1}{2}: \\ 4^{\circ} 0' 0'' \\ 2 \ 0 \ 6 \\ \hline 3 \ 4 \ 0 \\ \hline \underline{30^{\circ} 3' 4''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 30 \ 3 \ 4 \\ 6 \ 1 \ 3 \\ \hline 24^{\circ} 2' 1'' \\ 2x. \\ \underline{48^{\circ} 4' 2''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{ab:} \\ 2^{\circ} 3' 4'' \\ 1 \ 1 \ 1 \\ \hline 2 \ - \ 6 \\ \hline \underline{6^{\circ} 1' 3''} \end{array}$$

$$48^{\circ} 4' 2'' \quad \boxtimes$$

$$107^{\circ} 1' 9'' \quad \boxtimes$$

4. 2 halbe Leistenfenster  
mit Aufhängung

$$\begin{array}{r}
 1^{\circ} 4' 8'' \\
 4 \quad 3 \quad 9 \\
 \hline
 1 \quad 3 \quad 1 \\
 \hline
 \angle 12^{\circ} 2' 8'' \\
 \\
 0^{\circ} 5' 4'' \\
 1 \quad 5 \quad 0 \\
 \hline
 - \quad 5 \quad 0 \\
 \hline
 \angle 1^{\circ} 3' 9''
 \end{array}$$

ab:

$$\begin{array}{r}
 \frac{1}{2} \text{ von:} \\
 10 \quad 1' \quad 3'' \\
 2 \quad 0 \quad 4 \\
 \hline
 - \quad 3 \quad - \\
 \hline
 \angle 10^{\circ} 1' 5'' \\
 \frac{1}{2} \angle 20^{\circ} 3' 8''
 \end{array}$$

ab  $\frac{1}{2}$  von

$$\begin{array}{r}
 10 \quad 3 \quad 3 \\
 2 \quad 4 \quad 4 \\
 \hline
 - \quad 4 \quad 1 \\
 \hline
 \angle 20^{\circ} 5' 2'' \\
 \frac{1}{2} \angle 1^{\circ} 2' 7''
 \end{array}$$

$\frac{1}{2}$  von

$$\begin{array}{r}
 10 \quad 2' \quad 0'' \\
 4 \quad - \\
 \hline
 - \quad 2 \quad - \\
 \hline
 \angle 10^{\circ} 4' 5'' \\
 \frac{1}{2} \angle 20^{\circ} 2' 2''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 \angle 14^{\circ} 0' 5'' \\
 \angle 2^{\circ} 2' 5'' \\
 \hline
 \angle 11^{\circ} 4' 0''
 \end{array}$$

2 x  $\angle 23^{\circ} 2' 0''$

$\angle 23^{\circ} 2' 0'' \boxtimes$

5. Pfeiler bei zwei runden  
Knippen überbau, mit  
abzug der Spindelhöhe.

$$\begin{array}{r}
 3^{\circ} 4' 0'' \\
 2 \quad 0 \quad 6 \\
 \hline
 1 \quad 1 \quad - \\
 \hline
 \angle 8^{\circ} 5' 5'' \\
 \\
 10 \quad 3' 6'' \\
 2 \quad 0 \quad 6 \\
 \hline
 1 \quad 1 \quad 0 \\
 \hline
 \angle 3^{\circ} 5' 1''
 \end{array}$$

ab:

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 5' 0'' \\
 0 \quad 5 \quad 0 \\
 \hline
 1 \quad 1 \quad 0 \\
 \hline
 \angle 0^{\circ} 4' 10''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 12^{\circ} 4' 6'' \\
 0 \quad 4 \quad 10 \\
 \hline
 \angle 11^{\circ} 5' 8''
 \end{array}$$

$11^{\circ} 5' 8'' \boxtimes$

6. Krüme Zwickel vom Pendelst. bei zwei runden Kahlungen

$$\begin{array}{r}
 10^{\circ} 3' 0'' \\
 10 \quad 3 \quad 0 \\
 \hline
 1 \quad 2 \quad 3 \\
 \hline
 \angle 151^{\circ} 3' 1'' \\
 \frac{1}{4} \angle 37^{\circ} 5' 3''
 \end{array}$$

ab  $\frac{1}{4}$  von:

$$\begin{array}{r}
 \pi (5^{\circ} 1' 6'')^2 \\
 \times 10^{\circ} 2' 3'' \\
 \hline
 \angle 29^{\circ} 3' 11''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 37^{\circ} 5' 3'' \\
 29^{\circ} 3' 11'' \\
 \hline
 \angle 8^{\circ} 1' 4''
 \end{array}$$

$8^{\circ} 1' 4'' \boxtimes$

7. Weiterer Quadranten  
mit Abzug der Öffnungen

$$\begin{array}{r} \frac{1}{4} \text{ von} \\ 140 \ 1 \ 8 \\ 14 \ 1 \ 8 \\ \underline{4 \ - \ -} \\ 125 \ 5 \ 4 \end{array}$$

$$\frac{1}{4} : \\ \underline{198 \ 5 \ 4''}$$

$$\begin{array}{r} \text{ges.} \\ 0 \ 2 \ 0'' \\ - \ 2 \ 6 \\ \underline{14 \ - \ -} \\ \underline{1 \ 5 \ 8''} \end{array}$$

ab:

$$\begin{array}{r} \pi (50 \ 1 \ 6'')^2 \\ \underline{\times 1 \ 0 \ 0''} \\ 56 \ 1 \ 8'' \end{array}$$

Linie

$$\begin{array}{r} 0 \ 5 \ 0'' \\ 0 \ 5 \ 0 \\ \underline{4 \ 0 \ 0} \\ \underline{2 \ 4 \ 8} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 3 \text{ off.} \\ 1 \ 1 \ 9'' \\ - \ 3 \ 8 \\ \underline{1 \ 1 \ 8} \\ \underline{1 \ 0 \ 5 \ 11''} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 3 \times : \\ \underline{2 \ 5 \ 9''} \end{array}$$

2 off. Δ

$$\begin{array}{r} 1 \ 1 \ 9'' \\ 1 \ 2 \ - \\ - \ 3 \ 9 \\ \underline{1 \ 0 \ 4''} \end{array}$$

ab 2te Reihe 3 off.

$$\begin{array}{r} 1 \ 1 \ 9 \\ 1 \ 1 \ 8 \\ - \ 4 \ - \\ \underline{1 \ 0 \ 7''} \end{array}$$

3 x.

$$\underline{3 \ 1 \ 9''}$$

2 off. Δ

$$\begin{array}{r} 1 \ 1 \ 9'' \\ 1 \ 5 \ - \\ - \ 5 \ - \\ \underline{1 \ 5 \ 10''} \end{array}$$

□ off.

$$\begin{array}{r} 0 \ 5 \ 6'' \\ 1 \ - \ - \\ \underline{1 \ 1 \ 9} \\ \underline{1 \ 1 \ 1''} \end{array}$$

Einigung. 1° 0' 8"

Sto 1° 3' 3"

Sto 1° 4' 11"

Oberlin 0° 4' 9"

$$\begin{array}{r} 200 \ 5 \ 0'' \\ 103 \ 4 \ 8 \\ \underline{97 \ 0 \ 4''} \end{array}$$

150° 0' 9"

97° 0' 4" ✕

247° 1' 1" ✕

8. Rundes Krüppelmaßstab

$$\begin{array}{r}
 9^{\circ} 4' 0'' \\
 1 3 6 \\
 \hline
 1 4 8 \\
 \hline
 27^{\circ} 1' 1''
 \end{array}$$

3 off.

$$\begin{array}{r}
 3x. 1^{\circ} 2' 0'' \\
 - 4 4 \\
 \hline
 1 1 3 \\
 \hline
 1^{\circ} 1' 0''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 3^{\circ} 1' 6'' \\
 1 1 - \\
 \hline
 1 4 8 \\
 \hline
 3^{\circ} 1' 0''
 \end{array}$$

3x.

$$3^{\circ} 3' 0''$$

r. d. d. g.

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 5' 0'' \\
 0 5 0 \\
 2 2 9 \\
 \hline
 1^{\circ} 4' 3''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 30^{\circ} 2' 1'' \\
 \hline
 2 5 3'' \\
 \hline
 27^{\circ} 2' 10''
 \end{array}$$

9. 1/4 kleine Krüppel und 2 Gärten darunter.

2 Gärten

$$\begin{array}{r}
 2x. \\
 1^{\circ} 4' 0'' \\
 1 4 6 \\
 3 2 - \\
 \hline
 1 9^{\circ} 4' 4'' \\
 2x. E 190^{\circ} 2' 8'' \\
 1/4 Krüppel.
 \end{array}$$

ab.

$$\begin{array}{l}
 1/3 r^{\circ} \pi \quad (r = 1^{\circ} 4' 8'') \\
 : L 5^{\circ} 5' 8''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{l}
 1/3 r^{\circ} \pi. \quad (r = 2^{\circ} 1' 0'') \\
 : \cancel{1^{\circ} 4' 19''} \\
 \hline
 10^{\circ} 5' 7''
 \end{array}$$

2 Teile Tönen.

$$\begin{array}{l}
 \pi r \quad (r = 3^{\circ} 5' 9'') \\
 x 0^{\circ} 1' 3'' \\
 x 1^{\circ} 4' 0'' \\
 \hline
 13^{\circ} 2' 2''
 \end{array}$$

Krüppelg.

$$\begin{array}{r}
 2x. \\
 0^{\circ} 4' 10'' \\
 0 5 0 \\
 \hline
 1 4 9 \\
 \hline
 11^{\circ} 1' 1''
 \end{array}$$

2x: 12° 2' 2"

$$\begin{array}{r}
 35^{\circ} 4' 7'' \\
 5^{\circ} 5' 8'' \\
 \hline
 29^{\circ} 4' 11''
 \end{array}$$

10. Rinder Kuppelrinne  
mit Gehälte.

$\begin{array}{r} 9^{\circ} 0' 0'' \\ 1^{\circ} 0' 9'' \\ \hline 7 0 6 \\ \hline 71^{\circ} 4' 4'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 3x \quad 1^{\circ} 3' 3'' \\ \quad 0 5 6 \\ \quad 3 4 - \\ \hline \quad 6^{\circ} 5' 1'' \\ \hline \end{array}$
$\begin{array}{r} 2x \quad 0^{\circ} 3' 0'' \\ \quad 0 3 0 \\ \quad 4 5 0 \\ \hline \quad 1^{\circ} 1' 3'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 3x \quad 20^{\circ} 3' 3'' \\ \hline 2\text{öff.} \\ 2x \quad 0^{\circ} 4' 3'' \\ \quad 0 2 0 \\ \quad 2 3 0 \\ \hline \quad 0^{\circ} 0' 6'' \\ \hline \end{array}$
$\begin{array}{r} 2x : 2^{\circ} 2' 6'' \\ \hline \text{Gehälte} \\ 7^{\circ} 0' 0'' \\ \quad 0 3 0 \\ \quad 2 1 0 \\ \hline \quad 7^{\circ} 3' 6'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 2x \quad 1^{\circ} 1' 0'' \\ \hline \text{ab off A} \\ 0^{\circ} 2' 9'' \\ 1 2 9 \\ 6 - - \\ \hline \quad 4^{\circ} 0' 0'' \\ \hline \end{array}$
$\begin{array}{r} \frac{1}{2} : 3^{\circ} 4' 9'' \\ \hline \text{Kuppelrinne mit Gehälte} \\ 1^{\circ} 1' 0'' \\ \quad 2 5 3 \\ \quad 7 0 6 \\ \hline \quad 23^{\circ} 2' 6'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} \text{Küche} \\ 1^{\circ} 3' 6'' \\ \quad 0 5 3 \\ \quad 3 4 0 \\ \hline \quad 5^{\circ} 0' 6'' \\ \hline \end{array}$
$\begin{array}{r} \text{mit} \\ 0^{\circ} 4' 3'' \\ \quad 1 1 3 \\ \quad 13^{\circ} - - \\ \hline \quad 1^{\circ} 5' 5'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 2\text{öff} \\ 2x \quad 0^{\circ} 2' 0'' \\ \quad 2 3 0 \\ \quad 2 0 6 \\ \hline \quad 1^{\circ} 4' 5'' \\ \hline \end{array}$

$$\begin{array}{r} 103^{\circ} 1' 6'' \\ 34^{\circ} 1' 7'' \\ \hline 68^{\circ} 5' 11'' \end{array}$$

68° - 5' 11"

11 Oberer runder Tambour

$\begin{array}{r} 3^{\circ} 2' 3'' \\ - 3 3 \\ \hline 8 3 - \\ \hline 15^{\circ} 3' 6'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 1\text{öff} \\ 4x \quad 0^{\circ} 3' 0'' \\ \quad 0 3 0 \\ \quad 0 3 0 \\ \hline \quad 0^{\circ} 0' 9'' \\ \hline \end{array}$
$\begin{array}{r} 0^{\circ} 3' 0'' \\ - 1 - \\ \hline 9 3 - \\ \hline 0^{\circ} 4' 5'' \\ \hline \end{array}$	$\begin{array}{r} 4x \quad 0^{\circ} 3' 0'' \\ \hline \end{array}$

$$\begin{array}{r} 16^{\circ} 1' 11'' \\ \quad 0 3 0 \\ \hline 15^{\circ} 4' 11'' \end{array}$$

15° - 4' 11"

389° - 1' 8" ~~1~~

# Jünere Kuppel.

389° 1' 8"

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 4' 2'' \\
 7 \quad 1 \quad - \\
 7 \quad - \quad - \\
 \hline
 34^{\circ} 4' 10''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} \text{ff} \\
 3x \\
 1 \quad 1 \quad - \\
 1 \quad 1 \quad - \\
 -1 \quad 3 \\
 \hline
 0^{\circ} 1' 8''
 \end{array}$$

Madam

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 4' 6'' \\
 0 \quad 4 \quad 9 \\
 8 \quad - \quad - \\
 \hline
 4^{\circ} 4' 8''
 \end{array}$$

$$3 \times 0^{\circ} 5' 0''$$

hinz

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 5' 0'' \\
 0^{\circ} 5' 0'' \\
 5 \quad 4 \quad 6 \\
 \hline
 3^{\circ} 5' 11''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 39^{\circ} 3' 6'' \\
 4^{\circ} 1' 8'' \\
 \hline
 35^{\circ} 1' 11''
 \end{array}$$

$$35^{\circ} 1' 11''$$

$$424^{\circ} 3' 7''$$

$$= 91692$$

1 R. fuß = 1 W. ztr.

Mauernwerk	91692 R. fuß =	91692 W. ztr.
Dach		875 "
Winddruck		200 "
Schneebelastung		574 "
		<hr/>
		93281 W. ztr.

Pfeilerfläche 58752 □"

Belastung pro □" = 1.59 W. ztr.

Tragfähigkeit des verwendeten Materialies bei 10 facher Sicherheit. 5 W. ztr pro □"

Die Belastung von 1.59 W. ztr pro □" entspricht einer mehr als 30fachen Sicherheit.

$$1 \text{ □! belung} = 228.6 \text{ W. ztr}$$

1 July 1878

Berechnung  
der Belastung eines Kuppeldeckens

Budapest am 1 Juli 1879.

# Berechnung

## der Belastung eines Kuppelstüblers.

<p>1. Grosser Pfeiler gerade aufgemauert von der Mith des inneren Hauptgesimses bis zur Spindelhöhe</p>	$\begin{array}{r} 4^{\circ} 0' 9'' \\ 3-4-0 \\ \underline{2-0-6} \\ 35^{\circ} 3' 0'' \\ 2^{\circ} 0' 6'' \\ 1-3-8 \\ \underline{4-3-7} \\ 15^{\circ} 3' 2'' \\ 0^{\circ} 1' 3'' \\ 0-1-3 \\ \underline{4-3-7} \\ 0^{\circ} 1' 2'' \\ 57^{\circ} 0' 4'' \end{array}$	<p>abziehen</p> $\begin{array}{r} 0^{\circ} 1' 10'' \\ 0-4-4 \\ \underline{4-3-7} \\ 0^{\circ} 1' 3'' \\ 0^{\circ} 2' 5'' \\ 0-2-5 \\ \underline{4-3-7} \\ 0^{\circ} 4' 6'' \end{array}$	$50^{\circ} 0' 7'' \text{X}$
<p>2. 1 Benden tief.</p>	$\begin{array}{r} \frac{1}{3} \text{ von} \\ 3^{\circ} 4' 6'' \\ 1-3-3 \\ \underline{4-2-6} \\ 25^{\circ} 3' 0'' \\ \frac{1}{3} \\ 8^{\circ} 3' 0'' \end{array}$		$8^{\circ} 3' 0'' \text{X}$
<p>3. 2 halbe grosse Borten mit starkem mauerwerk bis zu den Öffnungen</p>	$\begin{array}{r} \frac{1}{2} \text{ von:} \\ 5^{\circ} 5' 0'' \\ + 2-1-0 \\ \underline{8^{\circ} 0' 0''} \\ \frac{1}{2}: \\ 4^{\circ} 0' 0'' \\ 2-0-6 \\ 3-4-0 \\ \underline{30^{\circ} 3' 4''} \end{array}$	<p>ab:</p> $\begin{array}{r} 2^{\circ} 9' 4'' \\ 1-1-0 \\ \underline{2-0-6} \\ 6^{\circ} 1' 5'' \end{array}$	$48^{\circ} 4' 2'' \text{X}$
<p>4. 2 halbe Seitenfenster mit Aufmauerung.</p>	$\begin{array}{r} 1^{\circ} 4' 8'' \\ 4-3-9 \\ 1-3-1 \\ \underline{12^{\circ} 2' 8''} \\ 0^{\circ} 5' 4'' \\ 1-5-0 \\ 0-5-0 \\ \underline{1-3-9} \end{array}$	<p>ab:</p> $\begin{array}{r} \frac{1}{2} \text{ von:} \\ 1-1-3 \\ 2-0-4 \\ 0-0-0 \\ \underline{1-1-5} \\ \frac{1}{2}: 0^{\circ} 0' 8'' \end{array}$ <p>ab: <math>\frac{1}{2}</math> von</p> $\begin{array}{r} 1-3-3 \\ 2-4-4 \\ 0-4-1 \\ \underline{2^{\circ} 5' 2''} \\ \frac{1}{2} 1^{\circ} 2' 7'' \end{array}$	$107^{\circ} 1' 9'' \text{X}$

$$107^{\circ} 1^{\prime} 9^{\prime\prime} \times$$

$$\begin{array}{r} \frac{1}{2} \text{ von:} \\ 1-2-0 \\ 1-4-0 \\ 0-2-0 \\ \hline 0^{\circ} 4^{\prime} 5^{\prime\prime} \\ \frac{1}{2} 0-2-2 \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 14^{\circ} 0^{\prime} 5^{\prime\prime} \\ 2-2-5 \\ \hline 11^{\circ} 4^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 2x \\ \hline 23^{\circ} 2^{\prime} 0^{\prime\prime} \end{array}$$

$$23^{\circ} 2^{\prime} 0^{\prime\prime} \times$$

5. Weiter bis zum runden Kuppelbau:  
Verbau mit Abzug der Spindelstiege

$$\begin{array}{r} 3^{\circ} 4^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 2-0-6 \\ 1-1-0 \\ \hline 8^{\circ} 5^{\prime} 5^{\prime\prime} \\ 12^{\circ} 5^{\prime} 6^{\prime\prime} \\ 2-0-6 \\ 1-1-0 \\ \hline 3^{\circ} 5^{\prime} 1^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{ab:} \\ 0^{\circ} 5^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 0-5-0 \\ 1-1-0 \\ \hline 0-4-10 \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 12^{\circ} 4^{\prime} 6^{\prime\prime} \\ 0-4-10 \\ \hline 11^{\circ} 5^{\prime} 8^{\prime\prime} \end{array}$$

$$11^{\circ} 5^{\prime} 8^{\prime\prime} \times$$

6. Runder Zwickel vom Pendantif  
bis zu den Öffnungen

$$\begin{array}{r} 10^{\circ} 0^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 10^{\circ} 0^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 1-2-3 \\ \hline 157^{\circ} 3-1 \\ \frac{1}{4} 37^{\circ} 5^{\prime} 3^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{ab: } \frac{1}{4} \text{ von} \\ \pi (5^{\circ} 1^{\prime} 6^{\prime\prime})^2 \\ \times 1^{\circ} 2^{\prime} 3^{\prime\prime} \\ \hline 24^{\circ} 3^{\prime} 11^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 37^{\circ} 5^{\prime} 3^{\prime\prime} \\ 24^{\circ} 3^{\prime} 11^{\prime\prime} \\ \hline 8^{\circ} 1^{\prime} 4^{\prime\prime} \end{array}$$

$$8^{\circ} 1^{\prime} 4^{\prime\prime} \times$$

7. Weiterer Quaderaufbau mit Abzug  
der Öffnungen

$$\begin{array}{r} \frac{1}{4} \text{ von:} \\ 14^{\circ} 1-8 \\ 14-1-8 \\ 4-0-0 \\ \hline 795^{\circ} 3^{\prime} 4^{\prime\prime} \\ \frac{1}{4}: \\ 198^{\circ} 5^{\prime} 4^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{ab:} \\ \pi (5^{\circ} 1^{\prime} 6^{\prime\prime})^2 \\ \times 1-0-0 \\ \hline 86^{\circ} 1^{\prime} 8^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{ges} \\ 0^{\circ} 2^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 0-2-6 \\ 14-0-0 \\ \hline 1^{\circ} 5^{\prime} 8^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} \text{Anzug} \\ 1-5-6^2 \\ 1-0-0 \\ 4-0-0 \\ \hline 6^{\circ} 2^{\prime} 0^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 6 \text{ Öffnungen} \\ 1^{\circ} 1^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 1-2-6 \\ 1-1-9 \\ 2^{\circ} 0^{\prime} 8^{\prime\prime} \\ 6x \\ \hline 12^{\circ} 4^{\prime} 0^{\prime\prime} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 4 \Delta \text{ Öffnungen} \\ 1^{\circ} 0^{\prime} 0^{\prime\prime} \\ 0-5-0 \\ 1-1-9 \\ \hline 1^{\circ} 0^{\prime} 5^{\prime\prime} \\ 4x \\ \hline 4^{\circ} 1^{\prime} 8^{\prime\prime} \end{array}$$

$$150^{\circ} 4^{\prime} 9^{\prime\prime} \times$$

$$150^{\circ} - 4^{\circ} - 9^{\circ} \times$$

4 Offu.

$$\begin{array}{r} 0^{\circ} - 2^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 0 - 6 \\ 1 - 1 - 9 \\ \hline 0^{\circ} - 3^{\circ} - 6^{\circ} \end{array}$$

$$4 \times$$

$$2^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ}$$

3 Durchg.

$$\begin{array}{r} 1^{\circ} - 0^{\circ} - 0^{\circ} \\ 0 - 2 - 0 \\ 1 - 0 - 0 \\ \hline 0^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ} \end{array}$$

$$8 \times$$

$$2^{\circ} - 4^{\circ} - 0^{\circ}$$

zwei Offu.

$$\begin{array}{r} 0^{\circ} - 5^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 0 - 0 \\ 1 - 1 - 9 \\ \hline 1^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \end{array}$$

2 Durchg.

$$\begin{array}{r} 0^{\circ} - 3^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 2 - 0 \\ 1 - 1 - 0 \\ \hline 0^{\circ} - 5^{\circ} - 5^{\circ} \end{array}$$

$$2 \times$$

$$1^{\circ} - 4^{\circ} - 10^{\circ}$$

1 Durchgang

$$\begin{array}{r} 1^{\circ} - 2^{\circ} - 6^{\circ} \\ 0 - 4 - 0 \\ 1 - 0 - 0 \\ \hline 1^{\circ} - 2^{\circ} - 6^{\circ} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 200^{\circ} - 5^{\circ} - 0^{\circ} \\ 118^{\circ} - 5^{\circ} - 8^{\circ} \\ \hline 81^{\circ} - 5^{\circ} - 4^{\circ} \end{array}$$

$$81^{\circ} - 5^{\circ} - 4^{\circ} \times$$

8. Runder Kuppelunterbau

$$\begin{array}{r} 9^{\circ} - 4^{\circ} - 0^{\circ} \\ 1 - 3 - 6 \\ 1 - 4 - 8 \\ \hline 2 \times 1^{\circ} - 1^{\circ} \\ 3^{\circ} - 1^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 1 - 0 \\ 1 - 4 - 8 \\ \hline 3^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \end{array}$$

ab: 3 Offu.

$$\begin{array}{r} 1^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ 1 - 2 - 6 \\ 1 - 1 - 9 \\ \hline 2^{\circ} - 0^{\circ} - 8^{\circ} \end{array}$$

$$3 \times$$

$$6^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ}$$

Stiege

$$\begin{array}{r} 1^{\circ} - 0^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 0 - 0 \\ 2 - 2 - 6 \\ \hline 3^{\circ} - 4^{\circ} - 11^{\circ} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 30^{\circ} - 2^{\circ} - 1^{\circ} \\ 10 - 0 - 11 \\ \hline 20^{\circ} - 1^{\circ} - 2^{\circ} \end{array}$$

$$20^{\circ} - 1^{\circ} - 2^{\circ} \times$$

$$252^{\circ} - 5^{\circ} - 3^{\circ} \times$$

9. 1/4 kleine Kuppel der  
Kuppel mit den Gurten  
darunter und Mauer darü.

2 Gurten  
 $\begin{array}{r} 1^{\circ} - 4^{\circ} - 0^{\circ} \\ 1^{\circ} - 4^{\circ} - 6^{\circ} \\ \hline 3^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ} \\ 9^{\circ} - 4^{\circ} - 4^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 19^{\circ} - 2^{\circ} - 8^{\circ} \end{array}$   
 1/4 Kuppel  
 $\begin{array}{r} 1/3 r^3 \pi \\ r = 2^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ \hline 10^{\circ} - 3^{\circ} - 7^{\circ} \end{array}$   
 2 feil Toman  
 J. r.  
 $\begin{array}{r} r = 3^{\circ} - 5^{\circ} - 9^{\circ} \\ x 0 - 1 - 3 \\ \hline x 1 - 4 - 0 \\ \hline 3^{\circ} - 2^{\circ} - 2^{\circ} \end{array}$   
 Hauptgem.  
 $\begin{array}{r} 0^{\circ} - 4^{\circ} - 10^{\circ} \\ 0 - 5 - 0 \\ \hline 1 - 4 - 9 \\ \hline 1^{\circ} - 1^{\circ} - 1^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 2^{\circ} - 2^{\circ} - 2^{\circ} \end{array}$

ab:  
 $\begin{array}{r} 1/3 r^3 \pi \\ r = 1^{\circ} - 4^{\circ} - 8^{\circ} \\ \hline 5^{\circ} - 5^{\circ} - 8^{\circ} \end{array}$

252° - 5° - 3°

$\begin{array}{r} 35^{\circ} - 4^{\circ} - 7^{\circ} \\ 5 - 5 - 8 \\ \hline 29^{\circ} - 4^{\circ} - 11^{\circ} \end{array}$

29° - 4° - 11°

10. Runder Kuppelaufbau  
mit Gebälk

$\begin{array}{r} 9^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ 1 - 0 - 6 \\ \hline 2 - 1 - 6 \\ \hline 17^{\circ} - 5^{\circ} - 8^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 0 - 3 - 0 \\ 0 - 3 - 6 \\ 4 - 5 - 6 \\ \hline 7^{\circ} - 2^{\circ} - 7^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 3^{\circ} - 5^{\circ} - 2^{\circ} \end{array}$   
 Gebälk  
 $\begin{array}{r} 7^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ 3 - 3 - 0 \\ 2 - 1 - 0 \\ \hline 7^{\circ} - 4^{\circ} - 7^{\circ} \\ 1/2: 3^{\circ} - 5^{\circ} - 3^{\circ} \end{array}$   
 Kuppelris. mit  
Geb.  
 $\begin{array}{r} 1^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ 2 - 5 - 3 \\ 7 - 0 - 6 \\ \hline 23^{\circ} - 2^{\circ} - 6^{\circ} \end{array}$   
 Att.  
 $\begin{array}{r} 0 - 4 - 0 \\ 0 - 1 - 3 \\ 13 - 1 - 0 \\ \hline 1^{\circ} - 5^{\circ} - 5^{\circ} \end{array}$

ab.  
 $\begin{array}{r} 1^{\circ} - 4^{\circ} - 0^{\circ} \\ 1 - 0 - 0 \\ \hline 3 - 4 - 0 \\ \hline 6^{\circ} - 0^{\circ} - 8^{\circ} \\ \cdot 3x \\ \hline 18^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 0^{\circ} - 5^{\circ} - 0^{\circ} \\ 0 - 3 - 0 \\ 2 - 3 - 0 \\ \hline 1^{\circ} - 0^{\circ} - 6^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 2^{\circ} - 1^{\circ} - 0^{\circ} \\ \hline 0^{\circ} - 3^{\circ} - 6^{\circ} \\ 1 - 3 - 3 \\ 6 - 2 - 0 \\ \hline 5^{\circ} - 3^{\circ} - 9^{\circ} \\ \hline 1^{\circ} - 4^{\circ} - 8^{\circ} \\ 0 - 5 - 6 \\ 3 - 4 - 6 \\ \hline 5^{\circ} - 4^{\circ} - 11^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 0^{\circ} - 2^{\circ} - 0^{\circ} \\ 2 - 3 - 0 \\ 2 - 0 - 6 \\ \hline 1^{\circ} - 4^{\circ} - 5^{\circ} \\ \cdot 2x \\ \hline 3^{\circ} - 2^{\circ} - 10^{\circ} \end{array}$

282° - 4° - 2°

$$282^{\circ} 4' 2''$$

$$\begin{array}{r}
 \text{ab.} \\
 4 \times \begin{array}{r} 0^{\circ} 2' 0'' \\ 1-3-0 \\ 1-0-3 \\ \hline 0^{\circ} 3' 1'' \end{array} \\
 4 \times \begin{array}{r} 2^{\circ} 0' 4'' \\ \hline \end{array}
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 104^{\circ} 0' 0'' \\
 37-2-10 \\
 \hline
 66^{\circ} 3' 2''
 \end{array}$$

$$66^{\circ} 3' 2''$$

11 Oberer runder Tambour.

$$\begin{array}{r}
 3^{\circ} 2' 3'' \\
 0-3-3 \\
 8-3-0 \\
 \hline
 15^{\circ} 3' 6'' \\
 9^{\circ} \dots \\
 0^{\circ} 3' 0'' \\
 0-1-0 \\
 9-3-0 \\
 \hline
 0^{\circ} 4' 5''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 \text{ab.} \\
 4 \text{ Off.} \\
 0^{\circ} 3' 0'' \\
 0-3-0 \\
 0-3-0 \\
 \hline
 0^{\circ} 0' 9'' \\
 4 \times \begin{array}{r} 0^{\circ} 3' 0'' \\ \hline \end{array}
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 16^{\circ} 1' 11'' \\
 0-3-0 \\
 \hline
 15^{\circ} 4' 11''
 \end{array}$$

$$15^{\circ} 4' 11''$$

12 Innere Kuppel.

$$\begin{array}{r}
 0^{\circ} 4' 2'' \\
 7-1-0 \\
 7-0-0 \\
 \hline
 34^{\circ} 4' 10''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 \text{ab.} \\
 \frac{1}{3} \text{ von} \\
 34^{\circ} 4' 10'' \\
 = 11^{\circ} 3' 7''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 \text{Nachtr.} \\
 0^{\circ} 2' 3'' \\
 0-4-9 \\
 8-0-0 \\
 \hline
 2^{\circ} 2' 4''
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 37^{\circ} 1' 2'' \\
 11-3-7 \\
 \hline
 25^{\circ} 3' 7''
 \end{array}$$

$$25^{\circ} 3' 7''$$

Summe des Mauerwerkes.

$$390^{\circ} 3' 10''$$

Mauerwerk zno.

$$390^{\circ} 3' 10'' = 84383 \text{ Kub. Fuß.}$$

Gesamte Belastung.

84383 K. Fuß Mauerwerk a 1 W. Zlr. 84383 W. Zlr.

Kuppeldach . . . . . 875 "

Winddruck . . . . . 200 "

Schneebelastung . . . . . 574 "

Ges. Belastg. 85972 W. Zlr.

Die belastete Pfeilerfläche beträgt.  $58752 \text{ } \square'' = 408 \text{ } \square'$

Belastung pro  $\square''$  . . . . .  $\frac{\text{W. Zlr.}}{1.46}$

Sto pro  $\square'$  . . . . .  $\frac{\text{W. Zlr.}}{210.71}$

Budapest am 1 Juli 1879.

# Belastungs-Berechnung eines Kuppelstrebens

Die 4 Seiten  $14^{\circ} 2' 1''$

$14^{\circ} 2' 1''$

$5^{\circ} 1' 6''$

$5^{\circ} 1' 6''$

Zf. g.  $39^{\circ} 1' 2''$  } bei Umfang der inneren Trommel  
auf  $4^{\circ} 2' 0''$  }  
bit  $1^{\circ} 5' 6\frac{1}{2}''$  }  $326^{\circ} 4' 0''$

Quadrat der Seiten der 4 Pfeiler

$80^{\circ} 4' 0''$

die 4 Seiten  $1^{\circ} 5' 6\frac{1}{2}''$  }  $155^{\circ} 1' 10''$

bleibt  $171^{\circ} 5' 0''$

Quadrat über dem Fundament null heraus gibt Quadratinhalt  $205^{\circ} 5' 0''$   
Zwischen Pfeilern mit  $11 \times 64 \times 64 = 45056 = 3218^{\circ} 0'' = 89^{\circ} 2' 4''$

$= 640^{\circ} 2' 8''$

auf

$176^{\circ} 2' 8''$   
 $5^{\circ} 3' 0''$

Zwischen Pfeilern der 4 Seiten  $640^{\circ} 2' 8'' : 4 = 160^{\circ} 0' 8''$   
Zugkraft der 4 Seiten auf der Kubikinhalt mit Identität  $= 10^{\circ} 5' 6''$

2.  $9^{\circ} 2' 0''$   
 $1^{\circ} 2' 0''$  }  $24^{\circ} 5' 4''$   
 $2^{\circ} 0' 0''$

3.  $9^{\circ} 2' 3''$   
 $1^{\circ} 2' 3''$  }  $23^{\circ} 0' 3''$   
 $5^{\circ} 4' 0''$

4.  $8^{\circ} 2' 9''$   
 $0^{\circ} 4' 6''$  }  $24^{\circ} 1' 10''$   
 $3^{\circ} 5' 0''$

Zugkraft der 4 Seiten  $21^{\circ} 3' 0''$

die 4 Seiten

$8^{\circ} 0' 0''$   
 $2^{\circ} 3' 0''$  }  $21^{\circ} 4' 0''$

$1^{\circ} 0' 6''$

$165^{\circ} 2' 5''$

Zusammen

$165^{\circ} 2' 5''$   
 $336^{\circ} 2' 7''$

Altenburg

336° 2' 7"

Linienzahl für Kupferstich, Größe

4 Kupferstich

Oben für Kupferstich 5° 3' 8" }  
 0. 2. 6 } 5° 0' 7"  
 2. 4. 6 }

Kupferstich 4 4. 6 }  
 0. 2. 6 } 6° 1' 7"  
 2. 1. 0 }

Kupferstich 5. 0. 0 }  
 0. 3. 9 } 10° 2' 6"  
 4. 1. 0 }

Zusatz der Säulen 6° 2. 0 }  
 0. 2. 3 } 9° 4' 6"  
 4. 0. 0 }

Zusatz Kupferstich 8° 5' 0" }  
 0° 4. 0 } 4° 1' 8"  
 3. 3. 0 }

D. M. 4 1. 4 }  
 0 5. 6 } 14. 1. 8  
 3. 4. 0 }

Kupferstich 1° 4' 0" }  
 0. 2. 0 } 0. 5' 6"  
 1. 4. 6 }

Kupferstich 7° 1' 9"

Zusatz für Kupferstich 1° 4' 0"

Kupferstich 4° 2' 5"

Zusatz 64° 2' 2"

64° 2' 2"

bleibt

272° 0' 5"

Kupferstich 272

216

1432

272

544

58752

per Kubikfuß 10000 = 5875200 Tl

Linien Kupferstich

350000  
4

87500

Kupferstich 408" = 102"

für Blindwerk pro 11° 98" x 102 x 2 = 109992

20000

für Kupferstich 252 x 102 x 2

57408

6034108 Tl

Plate 1622 <sup>LT</sup> Kuyup 2116 <sup>LT</sup> 1.8

Petuk 1.6

Par 2.6

$$\begin{array}{r} 6034108 : 58752 = 102, \text{ Cte} \\ \underline{58752} \\ = 158908 \\ \underline{117504} \\ 404 \end{array}$$

1.48 Min  $\begin{array}{r} 4910 \cdot 1546 \\ \underline{2218} \\ 8720 \end{array}$   $\begin{array}{r} 1546 \\ \underline{2} \\ 3.0 \end{array}$

$$\begin{array}{r} 408 \\ 4 \\ \hline 2116 \cdot \frac{1632 \text{ LT}}{4} \\ \hline 14840 \\ 1784 \cdot 1.8. \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 27 \\ \underline{81} \\ 296 \\ \underline{4} \\ 1184 \\ \underline{162} \\ 1346 \end{array} \quad \begin{array}{r} 31 \\ \underline{162} \\ 69 \\ \underline{29.5} \\ 29.5 \\ \underline{197.5} \\ 755.5 \\ \underline{1185} \\ 1560.25 \\ \underline{3141} \\ 724100 \\ \underline{156025} \\ 468075 \\ \underline{491074.525} \end{array}$$

1" = 1.02  $\frac{1}{2}$   
1.70

$\frac{1.5}{50}$

170'5  $\frac{1}{1}$   $\frac{60}{31.5}$

$$\begin{array}{r} 60 \\ \underline{31.5} \\ 215 \\ \underline{1575} \\ 215 \\ 945 \\ \underline{992.25} \\ 21.41 \\ \hline 992.25 \\ 396900 \\ 99225 \\ 297675 \\ \hline 2116657.25 \end{array}$$

90'  $\frac{21}{90}$

2976

248.  $\frac{296}{16} = 88. 1\frac{1}{2}$

Belastungen  
der Kuppelconstruction der Leopoldstädter  
Basilika.

a. Permanente

Luft, horizontaler Wind vom Gewölbe der Seitenrippen, der Holzpfetten,  
der Holzpfähle, der Rippenwinddruck, der Holz auspunktlung  
und der strukturellen Lasten... .. 144000 kg

b. Mobile

Luft, horizontaler Wind vom Sporn = Windpunkte  
(Vertical component) ... .. 40000 kg  
Mitteln ergibt sich eine Totallast... .. 184000 kg

c. Lasten pro einen Ständer

a) Permanente Luft:  $\frac{144000}{16} = \dots \dots \dots$  9000 kg  
b) Mobile Luft:  $\frac{40000}{16} = \dots \dots \dots$  2500  
Totallast und Windung 11500 kg

Budapest 17 November 1887

Schlick-féle vasöntöde és gépgyár  
RÉSZVÉNYTÁRSASÁG  
MŰSZAKIRODA

*Robins*





Hiva Talo  
Fetutu Wiso  
Lati Tervel

20  

---

ep. 042  
br. 54  
198.14

in 4 Punkten  $14^{\circ} 2' 1''$  ✓  
 $14^{\circ} 2' 1''$  ✓  
 $5^{\circ} 1' 6''$   
 $5^{\circ} 1' 6''$

bei Besetzung der Rundung  $3 \frac{1}{2} \frac{1}{2}$   $39^{\circ} 1' 2''$   
 $4^{\circ} 1' 3''$   
 $1^{\circ} 5' 6 \frac{1}{2}''$  }  $317^{\circ} 12' 9''$

Quadratwurzel der 4. Fallhöhe  $80^{\circ} 4' 0''$   
 in 4 Punkten  $1^{\circ} 5' 6 \frac{1}{2}''$  }  $155 1' 0$   
 bleibt  $162^{\circ} 0' 9''$

Quadratwurzel der  
 Quadratwurzel der  
 gibt Quadratwurzel  $205^{\circ} 5' 0$   
 Summe der  
 $\frac{11}{14} \times 64 \times 64 = \frac{45056}{14}$   
 $= 3218^{\circ}$   $\frac{89^{\circ} 2.4}{14}$

abgezogen bleibt  $116^{\circ} 2' 8''$   
 $6^{\circ} 5' 9''$  }  $810^{\circ} 1' 6''$   
 $972^{\circ} 2' 3''$

für meine Spindelauflage der 4. Linie  $243^{\circ} 0' 6''$   
 in 4 Punkten  $10^{\circ} 5' 6$

2.  $9^{\circ} 2' 0''$  }  $10.2.3$   
 $1. 2. 0$   
 $0. 5. 0$

3.  $9. 2. 3$  }  $67. 5. 0$   
 $1. 2. 3$   
 $5. 2. 0$

4.  $8^{\circ} 2' 9$  }  $20. 0. 6$   
 $0. 4. 6$   
 $3. 1. 0$

1. Briggelmaße  $27. 5. 2$   
 $126^{\circ} 0' 9''$

$126^{\circ} 0' 9''$

$380^{\circ} 0' 9''$   
 Fröhen

Abrechnung 380° 0' 9"

Summe ab:

Beispiel für fünf Punkte 5° 3' 3" } 4° 2' 10"  
 0.2.8 } 5-0-7 ab für den in der Nappelgewölbeung  
 2.2.8 } für 1/4 = 1° 4' 0"

Luzgelfen für } 6  
 2.4.0 } 4° 1' 4"  
 0.3.0 }  
 3.1.0 }

Luzgelfen für } 10-2-6  
 5.7.0 } 16° 0' 4"  
 0.3.9 }  
 4.1.0 }

Zweifelhafte für } 9-4-6  
 10.2.0 } 10° 2' 0"  
 0.2.6 }  
 4.0.0 }

Drei für fünf Punkte } 4-1-8  
 13.5.0 } 14° 1' 0"  
 0.10.04 }  
 3.3.0 }

Ditto } 14-1-8  
 45.0.0 } 8.4.6  
 0.3.0 }  
 3.43.0 }

54-2-9  
 1-4-0  
 3-5-0  
 59 5-9

Näpfen } 0° 5' 6"  
 1.4.0 }  
 0.2.0 }  
 1.4.6 }

Zusammen } 3° 2' 9" + 5° 5' 0"  
 62° 1' 7"

62° 1' 7"  
 318° 5' 2"  
 318° 0' 0"

Rechnung 318°

216  
 1908  
 318  
 636  
 68688 c

für die Luzgelfen } 1000 =  
 350000 =  
 4

68688000  
 875000

Rechnung für die Luzgelfen mit

Rechnung } 408 = 102°  
 für die Luzgelfen pro 11° = 98 × 102 × 2 = 19992 ang. mit 20000

für die Luzgelfen = 2252 × 102 × 2 = 51408

402408 : 58452 = 119616 Stk. = 1,2 Stk.

115250  
 564908  
 362200  
 76880  
 381280  
 57650  
 233008  
 186720

2 4-1-0 7-3-10  
 6 1-8-0  
 6 2-2-0 4-1-8  
 5 1-5-0 } 81-2-7  
 11 6-6-6  
 6-5-0

8-2-0 6-4-0 } 48-3-4  
 1-1-0 6-5-0

1-5-0 }  
 2-0-0 }  
 6-3-0 }

10-1-0 } 81-5-4  
 1-1-0 }  
 5-2-0 }

9-1-0 } 81-2-11  
 1-4-0 }  
 5-2-0 }

314-1-3

ab:

4-1-0  
 0-3-0 24-1-1 } 31-4-1  
 6-4-6  
 3-0-0 } 4-3-0  
 1-1-6 }  
 2-0-0 }

Sticht

6 9-4-6 4-1-10  
 1 0-4-6  
 1 2-4-0 2-1-4  
 6 0-5-0 } 46-1-4  
 9-3-2  
 2-0-0

8-3-6 } 8-3-6 } 14-1-10  
 1-0-0 }  
 1-4-0 }

5-3-0 } 19-3-0 } 16-3-0  
 3-0-0 }  
 2-0-2-0 }

7-0-0 } 4-4-0 } 10-0-8  
 0-4-0 }  
 2-1-0 }

2-4-0 } 0-2-0  
 0-3-0 }  
 0-1-6 }

114-2-10

ab

2-5-0 } 4-1-6  
 0-3-0 }  
 3-0-0 }

Sticht

Büfmannen

8-3-0 } 14-0-0  
 0-4-0 }  
 3-0-0 }

57504 - Cu  
 24456  
 2672  
 85632

Gewicht d. Kupf. 242528 Cent.  
 Kupf. — 1500  
 Wärend — 5000  
 Sticht — 5000  
 254028

Gewicht Kupf. 260000 17,472

360000: 48528  
 1658980 194112  
 1.8

266-1-4 = 84504  
 282-3-4 = 61032 Lbr

in Hüppel per 89/60 x 4 = 356640 Lbr.

Gewicht des Hüppel 1500 Lbr

60<sup>k</sup> = 2268 17<sup>1</sup>

h = 242528 / 2268 =

7

113-1-4 = 24456 Lbr.

3672 Lbr.

Büfmannen 89160 Lbr.

$$\begin{array}{r}
 48528 \\
 810 \\
 \hline
 49338 \\
 4 \\
 \hline
 197352
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 260000 : 197352 \\
 \hline
 1628580 \quad 1.8 \\
 \hline
 47784
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 144 \\
 \hline
 8 \\
 \hline
 1152 \\
 \hline
 259.2
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 254000 : 197352 \\
 \hline
 1566480 \\
 \hline
 185016
 \end{array}$$

$$\begin{array}{r}
 1008 \\
 \hline
 144
 \end{array}$$

760  
460  
60

1. Oberbau mit  $\square$  Grundfläch 408 <sup>17'</sup> } <sup>Anteil</sup>  
 hoch 29 } 11.872.0"

2. Längen gut 7'-8"  $\left. \begin{array}{l} L \ 15.4 \\ b \ 10.7 \\ \text{mit } h \ 21.6 \end{array} \right\} 3488.4"$

u. 2. Gut - 9'-9"  $\left. \begin{array}{l} L \ 24.7'' \\ b \ 9.9'' \\ h \ 1.6 \end{array} \right\} 238.9"$

Pendel  $\left. \begin{array}{l} L \ 29.0 \\ b \ 6.0 \\ h \ 28.6 \end{array} \right\} 4959.0"$

1. Länge —  $\left. \begin{array}{l} L \ 51.0 \\ b \ 12.0 \\ d \ 8.6 \end{array} \right\} 5202.0"$

Aufbau —  $\left. \begin{array}{l} L \ 42.0 \\ b \ 12.0 \\ h \ 3.0 \end{array} \right\} 1548.0"$

27268.0

275.008  
470016  
 705024

98.567.80  
 98.747  
189910      189910  
 200000      24108  
 0      214018

Kopf anpflanzen

M... .. 75.0.8  
           2 1 0  
           61.7.6  
           4 4 0  
           64 1 0  
           17 1 6  
           47 2 0  


---

 269.1.2

5049.6  
 8785  
 12102  
 9577  
 344  
 447  
 276  


---

 56.626

Ober Grund. 74' Grund = 222'  
                                   6 2.3  
                                   26  


---

 mit 129870'  
           170  


---

 589610  
 12987  


---

 16883.10

Brückenbau 84 Grund  
 84 x 3 = 252 = 2452.00  
           66

Ober anpflanzen — 19.335.10

Kopf an 11.272.0' a 90. 101.08.80

29.443.90

Kopf für

3680. —

889.

33124.00

VIII Höhe	7°-2'-0	Cubik	
VII pl	18-2 5		
III	50-2-1		597-0
IV	21-0 0		2949-0
V	22-0 10		658 8
VI	67-0-7		810.11
quart	4-4 4		4168-11
VII	62 5 11		578.8
quart	8-7 4		1082.10
VIII	80-7 4		2115.9
af	17.7 0		<hr/>
IX	77.5 11		12924.9
X	1 2 9		
	- 36.4 6		
	1 0 7		

---

429.5.0

ord. 470° Cubik a. 216. = 92880 Cu.

92.880 x 90 = 82592.00  
 plus 12924 = 6462.00  
887. 90054.00

allr. 27,268<sup>61</sup> a. 90 =  
2454120 x 4 = 98164.80

plus 28'9" a 888 7/8 = 188219.00

888 58.320<sup>61</sup> a 90 = 52,488.00  
 12.925 plus a 50 = 6413.00 + 7700  
 plus 888 = 58901.00

Recht a. 889 = 33124.00

plus 280244.00  
 9756  
29,0000.00

$$P \text{ finds } \underline{\underline{408}} \square' = \underline{\underline{58752}} \square''$$

$$\text{but } a \frac{1}{2} \mid \underline{\underline{29376}}$$

$$88128 \times 4 = 352512.00$$

$$\underline{\underline{58.752}} \times 4 = 235008 \square''$$

$$\begin{array}{r} 280244 \mid \underline{\underline{235008}} = 1.09 \text{ ans.} \\ 45276.0 \\ 2172520 \\ 58448. \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 1 \frac{1}{2} = 2.5 \\ \underline{25} \\ 125 \\ \underline{50} \\ 6.25 \square \text{ ans} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 27 \text{ min} \\ \underline{27} \\ 189 \\ \underline{54} \\ 729 \\ \underline{1458} \\ 209952 \end{array} \quad \begin{array}{r} 145.8 \\ \underline{144} \\ 5832 \\ \underline{5832} \\ 1458 \\ \underline{209952} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 26 \quad 135 \\ \underline{26} \quad \underline{144} \\ 156 \quad 540 \\ \underline{521} \quad \underline{540} \\ 676 \quad 135 \\ \underline{19420} \\ 1252 \quad 1 \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 72 \\ \underline{72} \\ 144 \\ \underline{146} \\ 21024 \end{array} \quad \begin{array}{r} 146 \\ \underline{144} \\ 584 \\ \underline{584} \\ 146 \\ \underline{21024} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 408 \\ \underline{200} \\ 81600 \\ \underline{326400} \end{array} \quad \begin{array}{r} 726400 \\ \underline{290000} \\ 36400 \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 408 \\ \underline{144} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 408 \\ \underline{194} \\ 1632 \\ 2672 \quad 1632 \\ \underline{408} \\ 79152 \\ \underline{167} \\ 79315 \times 4 = 317260 \text{ ans.} \end{array}$$

$$\begin{array}{r} 317260 \text{ ans.} \\ \underline{290000} \\ 27260 \text{ minutes} \end{array}$$

Dreier Gynzel 1 11"-4" = 20 dlt  
 6 5"-6" = 14-8  
 2 5"  
 65<sup>00</sup> = by 100 Tannen = 20 dlt  
 = 65/2000/31 dlt  
 $\frac{189}{-110}$  per Grad: Soll: 71 dlt

Tranche 11-6 } 65<sup>00</sup>  
 5-6 }  
 2-6 }  
 by 100 Tannen = 20 dlt  
 8<sup>er</sup> Grad: Soll = 20 dlt

Tranche 8"-3" } 27"-6"-9"  
 5"-3" }  
 2"-3" }  
 by 92 Tannen 8<sup>er</sup> Grad: Soll 68 dlt

Tranche 14 by 85 Tannen aufgedruckt  
 mit Aufschlag von 2 Tannen caput per Grad: Soll 62 dlt.

Tranche 1 Gynzel 2" by 6 Tannen 100 = 120 dlt  
 2" 1/2 by 8 5<sup>er</sup> caput  
 2" 1/2 by 10 5<sup>er</sup> caput 4 dlt  
 by 4 Tannen 140 dlt  
 1<sup>er</sup> Grad: Soll by 10 5<sup>er</sup> 3 1/2 dlt Soll 4 dlt

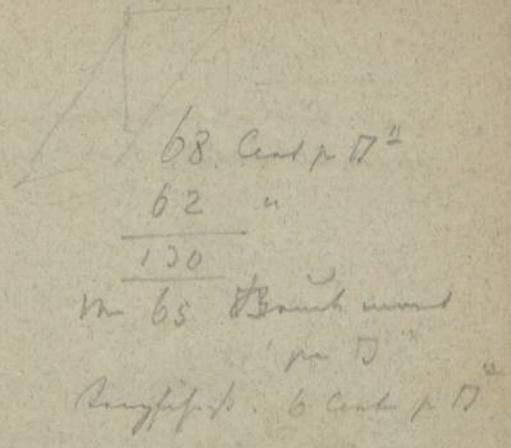
Black'sberge 14 ctn Mus musci 5"-4" by 20 Tannen  
 14 ctn 5-3 1 Spring  
 6 ctn 2-3 by 64 dlt auf 100 Tannen  
 Gynzel 1<sup>er</sup> Grad - 50 dlt  
 5<sup>er</sup> Grad by 10 5<sup>er</sup> caput 28<sup>00</sup> by 75 Tannen caput

Black'sberge 5"-4" by 7 Tannen 1 Spring  
 5-3 44 2<sup>er</sup> 5<sup>er</sup>  
 2-3 76 gutwied  
 per Grad: Soll 55 dlt  
 Soll by 10 5<sup>er</sup> 5 1/2 dlt. Caput by 77 Tannen caput in der Mitte  
 von 100 Tannen 1/2 dlt

Black'sberge 5"-4" } 28<sup>00</sup>  
 5-3 }  
 2-3 }  
 8<sup>er</sup> Grad: Soll 54 dlt. by 40 Tannen in 1<sup>er</sup> Spring  
 by 81 Tannen caput.

Black'sberge 5"-4" } 28<sup>00</sup>  
 5-3 }  
 2-3 }  
 8<sup>er</sup> Grad: Soll 51 dlt. by 42 Tannen caput

Black'sberge 28<sup>00</sup>  
 8<sup>er</sup> Grad: Soll 65 dlt. by 16 Tannen 1 Spring  
 bei 77 Tannen aufgedruckt  
 mit 1/2 caput



1 Zylinder Hochdruck 11" 6"  
 5 5" 6"  
 3 2" 6"  
 zu Quad. Hall 31.44 Lb.

63" 3" □  
 bei 100 Tonnen  
 nach verfahren, das nicht caput

1 Rührer verfahren 10"  
 5"  
 2"  
 zu Quad. Hall auf Probirung  
 bei 100 Tonnen 40 Lb, leicht verfahren

bei 100 Tonnen  
 nicht zu demittel noch fast  
 emp.

1 Dampfzylinder  
 verfahren 5" 4"  
 5-4  
 2-3

bei 24 Tonnen  
 caput

in mittl. Verfahr. bei mir  
 kann mit 50 Lb ausgemessen werden.  
 nach Versuch Gewicht 54.5 Lb.

Am 26. April 1876

Allofer Zylinder 63"  
 bei 100 Tonnen caput  
 Rührer

Zylinder 62 1/2"  
 bei 60 Tonnen verfahren  
 70 st. stark verfahren  
 80 v. nach verfahren

Jahr. 1887.	—	92.448' Cub. ft. Marmor	290	83.203.20	2 <sup>te</sup> Cent
		13.516 Cub. ft. Stein	150	20.274.00	
		47.785 Kily Eisen		955.70	
				<hr/>	
Jahr. 1888		34.128' Cub. Marmor		1887-104.432.90	
		22.676' Cub. Stein		30.715.20	
		21.652 Kily Eisen		34.014.00	
				4771.04	
				<hr/>	
				1888. 65.162.24	
Jahr. 1889.		17.712' Cub. Marmor		15.940.80	
		16.725' Cub. Stein		25.087.50	
		12.800 Kily. Sphing. Hering		556.00	
				<hr/>	
				1889 41.584.20	

Kuppel gewiß f. Dach  
 Weindach  
 mit 1<sup>er</sup> mm 0'15 belichtet.

Rang der 4 Pfand (482001) 40 H  
 Cent.  
 720000  
 162001

92.448  
90  
8020720

150

13.516  
150  
675800  
10516  
2027400

1887 104.472.90  
88 651.62 24  
89 41584 20

211.179.44  
98560.80  
309743.24

47785  
95570  
22676  
150  
1170800  
22676  
3401400

24.128  
90  
2071520  
47704  
17712  
90  
1594080  
16725  
2508750

275.008  
150  
11750400  
275008  
25251200

20274  
24014  
25087  
79375  
15875

55600

209942.

309742.  
15875  
285868

6  
15'4" x 10'4"  
153-4  
7-8  
7-3  
162-3 x 24'6"  
167-3  
322-3  
3407-1  
3488-4  
63 3488-4

Lipin -	900. ✓
Happy G -	400. ✓
Centip -	80. ✓
Everett -	110. ✓
Draw -	40. ✓

1530 -

Jan

470 ✓

□  
280

2000

125 -

130.00 m. jr

Tragfähigkeit Reits-Berechnung  
für 4 Kuppel Pfeiler.

A. Belastung.

I. 1 Pfeiler in Grundfläche =  $408 \text{ qd}$   
 hoch  $29'$  } =  $11.832 \text{ cub.}$

2 Bögen à  $7' 8'' \text{ by} =$   $\left. \begin{array}{l} \text{zfly } 15' 4'' \\ \text{brt } 10' 7'' \\ \text{hoh } 21' 6'' \end{array} \right\} = 3.488' 4'' \text{ cub.}$

2 Purten à  $9' 9'' \text{ by} =$   $\left. \begin{array}{l} \text{zfly } 24' 3'' \\ \text{brt } 9' 9'' \\ \text{hoh } 1' 6'' \end{array} \right\} = 349' 6'' \text{ cub.}$

1 Pententif  $\left. \begin{array}{l} \text{by } 29' 0'' \\ \text{brt } 6' 0'' \\ \text{hoh } 28' 6'' \end{array} \right\} = 4.959' 0'' \text{ cub.}$

1 Bogew  $\left. \begin{array}{l} \text{by } 51' 0'' \\ \text{brt } 12' 0'' \\ \text{hoh } 8' 6'' \end{array} \right\} = 5.202' 0'' \text{ cub.}$

die Aufmännung  $\left. \begin{array}{l} \text{by } 43' 0'' \\ \text{brt } 12' 0'' \\ \text{hoh } 3' 0'' \end{array} \right\} = 1.548' 0'' \text{ cub.}$

Summe für 1 Pfeiler mit Übertragung -  $27.378' 10'' \text{ cub.}$

<sup>7</sup>  
 Mauerwerk 4 Pfeiler gip.  $\frac{27.378^+ 10'' \text{ cub.}}{109.515^+ 4'' \text{ cub.}}$

hierin

II. Sol im Jahre 1887 laut  
 Jahres Ausweis fongepallter  
 Mauerwerk gip.  $428 \text{ cub Klft.} = 92.448^+ 0'' \text{ cub.}$

III. Sol im Jahre 1888 laut  
 Jahres Ausweis fongepallter  
 Mauerwerk gip.  $158^+ 3'' \text{ cub} = 34.236^+ 0'' \text{ cub.}$

IV. Sol im Jahre 1889 laut  
 Koften vor Anschlag fongepallter  
 Mauerwerk  
 gip.  $82^+ 0'' \text{ cub.} = \frac{17.712^+ 0'' \text{ cub.}}{253.911^+ 4'' \text{ cub.}}$   
 Zuspammern an Mauerwerk

$253.911^+ 4'' \text{ Cub. Maaß à } 90 \text{ Loll tt} = 228.520 \text{ L. Ltr.}$

hierin:

V. Sol im Jahre 1887 ver-  
 palyten Steinen gip.  $13.516 \text{ e'}$

hiervon 20% für die

Zuspammern  $\frac{2.703 \text{ e'}}$

bleibt reiner Stein

$\frac{10.813 \text{ e'}}$

Mauerwerk

$10.813 \text{ e'}$

$228.520 \text{ L. Ltr.}$

Wortberg 10.813 e.1 228.520 Z.Ltr

VI. die im Jahre 1888 laut  
 Kasten Anweisung anspitzten  
 Steine zif. 22.676 e'  
 davon 20% für d. Gewinn 4.535  
 bleibt reine Stein . . . 18.141 e'

VII. die im Jahre 1889 laut  
 Kasten Voranschlag zu vers.  
 spitzten Steine zif. 16.725 e'  
 davon 20% f. d. Gewinn 3.345  
 bleibt reine Stein . . . 13.380 e'  
 Zusammen 42.334 e' à 150 Z.H = 63.501 Z.Ltr

Hierzu.

VIII. die im Jahre 1887 war  
 spitzten Traversen + Schliefern zif.  
 47.785 Kilogramm = 955 Z.Ltr.

IX. die im Jahre 1888 war  
 spitzten Traversen und Schliefern  
 zif. 21.652 Kilogr = 433 Z.Ltr

X. die im Jahre 1889 zu  
 anspitzten Thonestein  
 samt Befestigungsringe  
 und Schliefern zusammen  
 12.800 Kilogr. = 256 Z.Ltr

Zusammen

1.644 Z.Ltr

Wortberg

293.665 Z.Ltr

4  
Mentung

293!665 Lbtr

hierin:

XI. Das Gewicht der eisernen  
Krippel Construction samt  
Schalung und Bekleidung

3.060 Lbtr

XII. Die vertikale Belastung  
Winddrucke, Schnee,  
Personen etc.

zusammen = 760 Lbtr

zusammen 3.820 Lbtr

Wirkliches Total Belastung im Pfeiler 297.485 Lbtr  
hierin für ein ausproyegirtes Giebel 22.575  
Zusammen 320.000 Lbtr.

### B. Tragfähigkeit der Pfeiler

Ein Pfeiler misst im Fundament  
Grundfläche  $408 \text{ m}^2$  oder  $58.752 \text{ m}^2$  voll  
dafür 4 Pfeiler  $58.752 \times 4 = 235.008 \text{ m}^2$  voll dafür  
 $235.008 \div 693.8 \text{ m}^2 = 163.048.550 \text{ m}^2$  Gesamtfläche

Wird die zulässige Belastung  
pro  $\text{m}^2$  mit  $0.2 \text{ Tonn}$  angen.  
genommen so ergibt sich:

$163.048.550 \times 0.2 = 32609710 \text{ Tonn}$  oder

326.097 Tonn

So ergibt sich dafür bei 10 facher Sicherheits  
nach ein Supper Plus an Tragfähigkeit von

6097 Tonn

Officer.

1-5-4 } 2-0-11  
1-4-0 }

3-1-6 } 6-1-4  
1-5-6 }

0-5-9 } 0-1-5  
0-1-6 } ~~1-1-5~~  
          2-3-8 }  
          5-4-0 } 48° 4-9  
Pententia.

5-1-6 }  
1-0-9 } 16-3-2  
2-5-0 }

5-1-6 } 20° 5-8"  
1-5-6 }  
2-0-6 }

Itto. 20° 5-8"

6-2-0 }  
0-5-0 } 10-0-9  
1-5-6 }

I. 116° 5-0"

finon ab.  
6-3-0 } 1-3-5  
1-2-9 }  
0-1-0 }

2-1-0 }  
0-1-6 } 0-0-6  
0-1-0 }

Pententia 0-2-0

öff 3° 0-0 }  
0-1-6 } 0-4-4  
1-0-6 }

blait 2-4-3

Summ Höhe I. 114-0-9

9-4-0 }  
1-5-6 } 74-0-8  
4-0-0 }

finon ab.

6-3-0 }  
1-2-9 } 29-5-0  
3-1-0 }

blait 44-1-8

2. grütel.

10-4-6 }  
0-3-3 } 23-2-0  
4-0-0 }

hier. 2-2-4  
20-5-8 = 20-5-8

3-3-0 }  
1-0-9 } 15-4-6  
4-0-0 }

3-5-0 }  
0-5-0 } 6-3-11  
2-0-6 }

22-2-5  
finon. 1-0-10 21-1-7  
21-1-7

Summ Höhe II 86-2-11

2-1-0 hat.

9-1-9 }  
1-2-6 } 28-3-2  
2-1-0 }

2-0-0 }  
0-4-3 } 3-1-5  
2-1-0 }

3-5-0 }  
1-7-9 } 14-5-4  
2-1-0 }

grit 46° 4-11

finon

1-7-9 }  
1-1-0 } 4-0-7  
2-1-0 }

Summ III Höhe. 42-4-4

III Höhe.

Jan. Pring.

2-0-0 }  
0-2-3 } 3-1-2

in Aprilen.

2-0-0 }  
0-2-3 } 1-0-6

Zwischen

6-0-0 }  
0-2-0 } 3-0-0

Aprilen

3-4-0 }  
0-2-3 } 1-5-11

Ergebnis

3-0-0 }  
1-0-3 } 3-0-9

grün □ 12-2-4 } #

hoh. 3-0-6 } 38° 1-2 =

Kernzahl:

Wichtig.

2-0-0 } #  
0-1-6 }  
1-1-0 } 0-2-6

Öffnung

4-3-9 } #  
0-2-0 } 6-1-0  
2-4-0 }

Kern

1-1-0 } #  
0-3-3 } 2-4-0  
2-4-0 }

grün # 8-2-6

Summe der III Höhe. 29-4-8 =

~~## =~~

~~##~~

Genzahl = 3-2-8

Summe der III Höhe. 33-1-4

V Höhe.

anp. hoo<sup>2</sup>.

10-0-0 } #  
0-5-0 } 23-2-8  
2-5-0 }

10-4-0 }  
0-2-0 } 9-1-1  
2-2-6 }

1-1-0 }  
0-2-0 } 0-2-4  
1-0-0 }

grün ab. 33-1-1

10-1-0 }  
0-1-6 } 2-5-6  
0-1-0 }

blau 30-1-7

grün

3-0-0 }  
1-1-0 } 12-1-6  
2-2-0 }

grün ab 42-3-1

1-2-0 }  
0-4-0 } 1-2-0  
1-2-0 }

Summe III Höhe. 41-1-1

X 4

VI Höhe

9-4-0 } #  
3-2-0 } 14-0-7  
0-2-6 }

2-0-0 }  
0-3-0 } 9-3-0  
2-2-0 }

6-4-0 }  
0-5-6 } 3-0-4  
0-2-0 }

Summe VI Höhe. 20-3-11

Küppel. oben April

4-4-0 }  
0-2-0 } 9-2-0  
6-0-0 }

2-0-0 }  
2-6 } 5-0-0  
1-0-0 }

Summe Küppel. 14-2-0

Sum d I' ———	114-0-9
II ———	86 2 1
III ———	42 4 4
IV ———	33 1 4
V ———	41 1 1
VI ———	20 3 11
Kuppe ———	14 2 0

238 2 9  
 952  
 492  
 459  
 289  
 170  
 2

216  
 90 - 0 - 0  
 216  
 1944  
 19656 Kuppe

352-7-6  
 216  
 2112  
 352  
 704  
 76032  
 108  
 18  
 76158 x 4

= 304632 Kupf  
 oder 704672.0

408 x 4 = 1632  
 325  
 8160  
 3264  
 4896  
 530400  
 350000  
 180400  
 2

Km 19656  
 324288  
 350000

8 fuf (I) Kuppel 160 k / 80	
II ———	83
III ———	86
IV ———	89
V ———	92
VI ———	95
VII ———	98
VIII ———	101 f.

1/4 x 353 Kubkluff. Annahme. —  
 1412 Kubkluff. Hof = — (9/10)  
 155.320 f —

7241  
 917  
 1820  
 10920

Seiten Berechnung

30-6  
1-3-0  
4-4-0

~~##~~  
22-4-5

Berechnung  
der  
Krippelbeobachtung

---

400 Kil. band

120 226.9

102 251.0

2457  $10^4 = 7^0$

509796  
2  

---

1019592

Holywell

Holywell Jicel d'arrivé sur 100 par  
Profondité par  $\frac{1}{4}$  cent. 257 mètres

174  
725  
288  
5608

1601.  
0260  
97860  
4893  
587160

300.000 C.

3.50000  
44766  
7  
2



Leopoldstädter Kirchengemeinde

Gründel der Antonianer Kirche

1. Pfister Grundfläche	408 <sup>0'</sup>	} 11832'-0"
"    "    "    "    "    "	29	
2. böyer jachs 7'-8"	1. 15'-4"	} 3488-4
"    "    "    "    "    "	b 10'-7"	
"    "    "    "    "    "	h 21. 6	
2. Gröbler bog: 9"-9"	1. 24. 3"	} 349-6
"    "    "    "    "    "	b 9'-9"	
"    "    "    "    "    "	h 1-6"	
Pendentif	1. 29'-0"	} 4959.0
"    "    "    "    "    "	b 6'-0"	
"    "    "    "    "    "	h 28-6	
1. böyer	1. 51-0"	} 5202.0
"    "    "    "    "    "	b 12. 0"	
"    "    "    "    "    "	h 8-6	
Aufmündung	1. 43'-0"	} 1548.0
"    "    "    "    "    "	b 12-0"	
"    "    "    "    "    "	h 3-0"	
Zusammen	27.378.10	
27.378.10 x 4 =	109.515.4 <sup>c'</sup>	
jeck Kubikfuß a. 90% =		

1. Pfister jach. 408<sup>0'</sup> oder 58.752<sup>0</sup> qak

4 Pfister. 58.752 x 4 = 235.008<sup>0</sup>

300.000.00 : 235.008 = 1.27<sup>Cent.</sup>

die vormaligen Grund der Pfister Kirche  
 in Bräufschwitz bei 30 Centen auf 1<sup>0</sup> Grundstück  
 mit für den Bau der Pfister Kirche mit 20<sup>0</sup> je qak. dieses  
 jach. die Sub. von 352.512.00<sup>0</sup> k

98.563.80<sup>0</sup> k

1887. 430<sup>0</sup>-0-0 Kubikfuß. Minus. wach.  
 430 x 216 = 92.880 Kubfuß  
 Steine. jach. 12.924. 9.  
 Zusammen.

105804.9. minus  
 92.880 Kubfuß. Minus a 90% = 83.592.00  
 12.925. v. Stein a 60% 7.755.00

1887. Zusammen. 91.347.00<sup>0</sup> k

1888. 58.746<sup>c'</sup> Minus a 90% = 52.331.00  
 36.636 Stein - 60 = 21.981.60

1888. Zusammen. 74.312.60 k

1889. Antiquität der Aufbän. f. Kuppel. 33.124.00<sup>0</sup> k

Total. Gründel. 297.347.00<sup>0</sup> k

Minibauwerk. 1440.00 k

1213.00 k

für unvorhergesehenen Fälle  
 Gesamt. Gründel 300.000.00<sup>0</sup> k

Kundgepost. a. 15. Februar. 1888

*[Signature]*

Leopold-Wilhelms-Konstantin

o  
Gemeinschaft der Kuppel

Nach Untersuchung der Lage für die bei der Ziegel  
zur Herstellung bei dem Bau der Post  
Zollhaus angegeben sind folgende Resultate.

Gubacs Post 1" Grundfläche Längs bei	1603 66
Drasche Ofen	1710 66
Blocksbag Ofen (Anglo-Hungaria)	2650 66
Kunerwalder Ofen	2100 66

Der Leopoldstädter Kirche Fundament

Spital ist lang 29' 9" x 12 = 357" lang x 357" breit  
 die Grundfläche eines Spitals mit 127449 " "  
 mit vier Säulen 4 Spital 127449 x 4 = 509796 " fläch.  
 Der Quadrat Zoll der Blocksbager. Mauerzettel  
 nach nachfolgender Untersuchung bei 10 Saizen.  
 Ziffer mit 265 66 mit vier Säulen die 4 Spital  
 bei ihrer Grundfläche von 509796 x 265 =  
1.350.959 40 66 oder 1.350.959 Cte.