

Eisenbahn Überprüfungs-Befund

der mit der Baubewilligung vom 10. März 1947.
Mag. Abt. 37 - XII / 294 / 49 genehmigten Ausführung.

Zeit des Einlangens des Ansuchens um Überprüfung	Zeit der Überprüfung	Befund und Unterschrift des überprüfenden technischen Beamten, sowie der bei der Überprüfung anwesenden Parteien.
XII - 697/49 29. 3. 1949	30. 3. 49	XII. Michael Bernandopfer 5 Fabrikpneumatische Benzol Verschlüssen. <u>Abfallbelastungen</u> für die Kranbahnträger 8 Kanteln in 6 Φ 12! (lt. Eintrag Φ 14.) <u>Abfallmenge</u> 30 x 45 Kontrollenzeitpunkt 25 x 30. <u>Kreis</u> <u>Bertrand!</u> Für die Verantwortung: Hoffmann Jos.

KONSENS 39/49

zu KONSENS 39/49

und Unterschrift des technischen Beamten sowie
Suchung anwesenden

R. KUTSCHE & A. PAPSCH

WIEN IX., BERGGASSE 19

GEGRÜNDET 1899

TELEFON: A 14-5-77 / A 14-5-97

HOCH-, TIEF- UND EISENBETONBAU,
INDUSTRIEBAUTEN JEDER ART, DAMPF-
KESSELEINMAUERUNGEN, FABRIK-
SCHORNSTEINBAUTEN, ALLE ZUGE-
HÖRIGEN PLANUNGEN UND PROJEKTE

BANKVERBINDUNGEN:

CREDITANSTALT-BANKVEREIN WIEN 594,
POSTSPARKASSENAMT WIEN 109.941

An die
Magistratsabteilung 37
Bau-, Feuer- u. Gewerbe Polizei
Außenstelle Meidling
Wien XII.,

Schönbrunnerstraße 259.

Wien, 29. März 1949. Ihr Zeichen:

Unser Zeichen: T/W.

Betrifft: Baustelle Wien XII.,
Michael Bernhardsgasse 3, E.Z.11.

Wir bringen hiermit zur gefl. Kenntnis, daß wir im
Zuge der Bauarbeiten für den Neubau des Wohnhauses und der
Fabrikslagerhalle für Herrn Benoit Verschuere,
die Aufstellung der Schalung und das Einbringen der Beweh-
rung für die Kranbahnstützen durchgeführt haben und ersuchen,
zwecks rascher Fertigstellung, um die Eisenbeschau derselben.

Hochachtungsvoll

R. KUTSCHE & A. PAPSCH
HOCH-, TIEF- UND EISENBETONBAU
WIEN IX., BERGGASSE 19

M. Abt. 37

Außenstelle für den XII. Bezirk

Eingelangt: 29. März 1949

Zahl: XII/697/49

Befolgen:

Kö

erledigt.

Mon
22/3 49



KONSENS

Fundamentbescheinigung **Überprüfungs-Befund**

der mit der Baubewilligung vom 10. März 1949.
Mag. Abt. 37 - 22/284/49 genehmigten Ausführung.

Zeit des Einlangens des Ansuchens um Überprüfung	Zeit der Überprüfung	Befund und Unterschrift des überprüfenden technischen Beamten, sowie der bei der Überprüfung anwesenden Parteien.
10. 3. 1949 <u>XII - 468/49</u>	14. 3. 49	<u>XII. Michael Bernhardsgasse 3</u> <u>kg Gaudenzdorf, CZ 11</u> <u>Wohn- u. Industriegeb.</u> <u>Untergrundbescheinigung</u> <u>in Perennieren u.</u> <u>Fundamentmauern</u> <u>in Kellerkell.</u> gelber, damit blauer Regel, trocken. <u>Kreis Anstalt.</u>
<i>zulässige Prüfung</i> <u>3</u> <i>1/2</i>		
<i>Lindei Baufg:</i> <i>Präsidenten</i>		<i>Lindei Ma H.</i> <i>Maurer</i>

in Kasseus 39/49

KONSENS

Wiener Magistrat

Magistratsabteilung 37
Bau-, Feuer- und Gewerbepolizei
Abt. 37
XII, Schönbrunnerstraße Nr. 269

MAGISTRAT DER STADT WIEN

MAGISTRATS-ABTEILUNG 37

zu M.Abt. 37 - XII/294/49.

12., Michael Bernhardgasse 3.

Wien, am 19. II. 1949.

Mag.-Abt. 35 ! Gruppe Statik.

Beiliegende statische Berechnung wird mit dem Ersuchen um Ueberprüfung übermittelt. Um rascheste Rücksendung wird ersucht.

Bauwerber: Benoit Verschueren, Wien, I., Franz Josefs Kai 39.

Bauführer: Baufirma R. Kutsche und A. Papsch, Wien, IX., Berggasse 19.
E.Z. 11, Grdb. Gaudenzdorf.

Der Abteilungsleiter:
I.V.

Beilagen:

2 Baupläne A und stat.
Berechnung (zweifach) g.R.

Oberstadtbaurat.

M.-Abt. 35

Empf. 22.FEB. 1949

Zahl 769

AD 1002 b - 108/48/10 - 150 47623 - HP 2296

KONSENS

07.03.49

M. Abt. 37/XII

Mag. Linnemann

Empf.

(an)

Kundens

Dr. V. K. K. K.

PP

M. Abt. 37

Eingelangt 9. März 1949

Zahl

Beilagen

M. Abt. 37

Außenstelle für den XII. Bezirk

Eingelangt: 10. März 1949

Zahl: *für* ~~XII~~ - 294/49.

Beilagen:

M. Abt.
22. FEB 1949

7

Errichtung einer Fabrikanlage für Herrn Benoit Verschieren
auf dem Grundstück Wien XII., Michael Bernhardgasse 3

Statische Berechnung
der

Stahlbetonstützen zur Aufnahme der Dachlast und des
Kranbahnträgers

Der vorliegenden statischen Untersuchung der Stahlbeton-
konstruktionen liegt Teil A der neuen Deutschen Stahlbeton-
bestimmungen 1943 Bestimmungen für Ausführung von Bauwer-
ken aus Stahlbeton 1943" (Siehe Beton-
kalender 1944, S. 401- u.f. zugrunde.

Für die Ausführung ist vorgesehen:

- a) Betonstahl I (Handels Güte)
- b) Getrennte Anlieferung der Zuschlagstoffe unter 7 mm bzw.
über 7 mm
- c) Güteklasse des Beton ; B160
- d) Normalzement
- e) Zementgehalt γ = 270 kg/m³ Fertigbeton;

Für die Querschnittsbemessung werden die Tabellen im Beton-
Kalender 1944, Verlag von Wilhelm Ernst & Sohn, Berlin, benutzt.

.-.-.-.-.-

B

Errichtung einer Fabrikanlage für Herrn Benoit Versotere
auf dem Grundstück Wien XII., Michael Bernhardgasse 3



Statische Berechnung

der

Stahlbetonstützen zur Aufnahme der Dachlast und des Kranbahnträgers

MAGISTRAT DER STADT WIEN
Stadtbauamt, M.-Abt. 55
Allgemeine Baupolizeiangelegenheiten
in der Amtshandlung gesandt

Verfasst von :

R. KITSCHKE & A. PAPSCH
HOCH-, TIEF- UND FEUERUNGSBAU
WIEN, IX. BERGGASSE 19

M.-Abt. 35 19.....
Wien, am 7. März 1949 19.....

Der Abteilungsleiter

Wien, am 14. Februar 1949.

zu KONSENS 30, 48

Untersuchung des vorgegebenen Stützquerschnittes
ohne Kriechlast:

Normalkraft wie vor $N_1 = 10,26 \text{ t}$
 Ab Kriechlast $- 3,00 =$
 $N_2 = 7,26 \text{ t};$

Querschnitt von N_2 in Zentimetern o. ä.:

$$a = \frac{1}{7,26} \cdot (-6,00 \cdot 0,125 + 0,04 \cdot 0,325 + 0,14 \cdot 0,10) =$$

$$= \frac{1}{7,26} \cdot (-0,75 + 0,01 + 0,01) = -0,73 / 7,26 = -0,10 \text{ m};$$

30/45 cm

Querschnitt wie vor;

$$\sigma_0 = \sigma_{\text{II}} = - \frac{7260}{30 \cdot 45} \cdot (0,893 \pm \frac{10 \cdot 4,645}{45}) = - \frac{10,30}{0,24} \text{ kg/cm}^2;$$

$$\sigma_{\text{II}} = 0,24 \text{ kg/cm}^2 \text{ Zug} < \frac{10,30}{4}, \text{ somit Querschnitt}$$

angenehm!

Untersuchung der Stütze auf Kriechung:

$$h_k = 2 \cdot 415 = 830 \text{ cm}; \quad d_{\text{stirr}} = 30 \text{ cm};$$

$$h_k/d = 830/30 = 27,5; \quad w = 1,52;$$

$$\sigma_k = \frac{10260 \cdot 1,52}{30 \cdot 45} = 11,50 \text{ kg/cm}^2;$$

Untersuchung des Stützungschnittes in Fundament O.K.:

Ansichte von $N_1 = 10,26 \text{ t}$ in Fundament O.K.:

$$a = \frac{1}{10,26} \cdot (-6,08 \cdot 0,125 + 3,08 \cdot 0,325 + 0,04 \cdot 0,325 + 0,14 \cdot 0,10) =$$

$$= \frac{1}{10,26} \cdot (-0,35 + 0,98 + 0,01 + 0,01) = +0,25/10,26 = 0,025 \text{ m}$$

Querschnittsbemessung:

$N = 10\,260 \text{ kg}; \quad a = 2,5 \text{ cm};$

30/45 cm

$d = 45 \text{ cm}, \quad l = 42 \text{ cm}, \quad l' = 3 \text{ cm}, \quad b = 30 \text{ cm};$

zul. Spannungen: $\sigma_b = 30 \text{ kg/cm}^2 \quad (3,160);$
 $\sigma_c = 1400 \text{ " } \quad (\text{Betonstahl I}).$

$\epsilon = a/d = 2,5/45 = 0,056;$

Für symmetrische Bewehrung $A_s = A_s', \quad \mu' = \mu = 0,004 F_b$
 ergeben sich die Randspannungen σ_0 und σ_u
 nach Betonkalkülen 1944, Taf. 27, S. 351 - es folgt:

$\psi = 0,893, \quad \delta = 4,645;$

$$\sigma_0 = \sigma_u = - \frac{N}{b \cdot d} \cdot \left(\psi \pm \frac{a \cdot \delta}{d} \right) =$$

$$= - \frac{10\,260}{30 \cdot 45} \cdot \left(0,893 \pm \frac{2,5 \cdot 4,645}{45} \right) = \left. \begin{array}{l} -8,75 \\ -4,35 \end{array} \right\} \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

$A_s = A_s' = 0,004 \cdot 30 \cdot 45 = 5,40 \text{ cm}^2;$

Gew.: $\frac{\overset{\phi 12}{A_s} = 3 \cdot \frac{\phi 12}{4} = 4,62 \text{ cm}^2 \checkmark}$
 $\frac{\overset{\phi 12}{A_s'} = 3 \cdot \frac{\phi 12}{4} = 4,62 \text{ cm}^2 \checkmark}$

Zu $\phi 4$, Abstand 17 cm;

A.V. lt. Lefzau ausgeführt mit $\overset{\phi 12}{\phi 10}$

V.R.

Pos. 1)

Verlust lt. Angabe der Helfbrandfirma Otto

viere $\overline{XX}$:

$$P_{\text{max}} = 6,00 \text{ t} \checkmark$$

von der Krankenkasse (Krankenkasse) lt.

Angabe der Krankheitsform:

$$P_{2 \text{ max}} = 3.00 \text{ u}$$

Eigengewicht der Stütze:

$$Q_1 = 0,20 \times 0,30 \times 0,30 \times 2,40 = 0,04 \text{ t} \checkmark$$

$$Q_2 = 0,25 \times 0,80 \times 0,30 \times 2,40 = 0,14$$

$$Q_3 = 0,45 \times 3,35 \times 0,30 \times 2,40 = 1,08 \text{ m}^3$$

7.26 ✓

$$N_2 \text{ max} = -10,26 \text{ t} \quad \checkmark$$

c) Bodenpressung infolge der Bremskraft vom Kran:

$$\text{Bremskraft } B = 0,15 \text{ t}; \quad h = 4,15 + 0,60 = 4,75 \text{ m};$$

$$\sigma_B = \frac{150 \times 4,75 \times 6}{80^3} = \pm 0,84 \text{ kg/cm}^2;$$

d) Bodenpressung durch Tunnelbohrer - Leigenschnitt

$$d = 60 \text{ cm}; \quad \sigma_B = \frac{0,60 \times 2200}{10 \times 100} = 0,13 \text{ kg/cm}^2;$$

Maximale Bodenpressung:

$$\text{aus a): } \sigma_B = 1,90 \text{ kg/cm}^2$$

$$\text{" c): } = 0,84 \text{ "}$$

$$\text{" d): } = 0,13 \text{ "}$$

$$\underline{\sigma_{B \max} = 2,84 \text{ kg/cm}^2;}$$

Minimalste Bodenpressung:

$$\text{aus b): } \sigma_B = 0,28 \text{ kg/cm}^2$$

$$\text{" d): } = 0,13 \text{ "}$$

$$\underline{\sigma_{B \min} = 0,41 \text{ kg/cm}^2;}$$

Auslegeisen im Tunnelbohrer:

$$\underline{F_e = F_e' = 3 \times 14 = 4,62 \text{ cm}^2;}$$

Wien, am 14. Februar 1949.

J. K.

R. KUTSCHI & A. PAPSCH
HOCH- UND FEUERUNGSBAU
WIEN, IX, BERGGASSE 19

6

Beanspruchung des Stützenfußes durch die
Bremskraft des Kranes:

Bremskraft in 4,75 m Höhe über Fundament O.K.:

$$B = 1/20 \cdot 3,00 = 0,15 \text{ t};$$

Moment im Stützenfuß: $M = 0,15 \cdot 4,75 = 0,71 \text{ tm};$

$$d = 30 \text{ cm}, h = 27 \text{ cm}, l = 3 \text{ cm}, b = 45 \text{ cm};$$

$$\text{Nach Taf. 12: } \mu = \frac{27}{\sqrt{62500/45}} = 0,212;$$

$$\sigma = 22/1400 \text{ kg/cm}^2;$$

$$I_e = 45 \cdot 27^3 / 667,2 = 1,83 \text{ cm}^4;$$

$$\text{Bew.: Stahlsort 2 } \phi 14 = 3,02 \text{ cm}^2;$$

Eine Untersuchung der Stütze auf Bruchdruck
erübrigt sich, da die Werkstatthalle an beiden
Längsseiten mit einer Stirnwand zwischen den
mehrstöckigen Innenräumen der Nachbarhäuser
eingebaut wird.

$$\text{Stützenfundament} = 80/80/60 \text{ cm};$$

a) Bodenpressung bei Gesamtbelastung: (siehe S. 3-)

$$\text{Normalkraft } N_1 = 10,26 \text{ t};$$

$$\text{Ausmitte } a = 0,025 \text{ m};$$

$$\sigma_B = \frac{10260}{80 \cdot 80} \cdot \left(1 \pm \frac{6 \cdot 25}{80}\right) = \left. \begin{array}{l} + 1,90 \\ + 1,30 \end{array} \right\} \text{ kg/cm}^2;$$

b) Bodenpressung ohne Kranbelastung: (siehe S. 4)

$$\text{Normalkraft } N_2 = 7,26 \text{ t};$$

$$\text{Ausmitte } a = -0,10 \text{ m};$$

$$\sigma_B = \frac{7260}{80 \cdot 80} \cdot \left(1 \pm \frac{6 \cdot 10}{80}\right) = \left. \begin{array}{l} + 1,98 \\ + 0,28 \end{array} \right\} \text{ kg/cm}^2;$$

Untersuchung des Stützquerschnittes
in Höhe 3,35 m über Fund. D.K.:

Namkraft $N = 3,00 + 0,04 + 0,14 = 3,18 \text{ t}$;
Ausmitte $a = 0,225 \text{ m}$;

$M_{\text{zugseim}} = 3,18 \times (0,225 + 0,10) = 1,03 \text{ tm}$;

$d = 25 \text{ cm}$, $h = 22,5 \text{ cm}$, $h' = 2,5 \text{ cm}$, $b = 30 \text{ cm}$;

Nach Betonkalkülen 1944, Taf. 12, S. 340-
ergibt sich:

$$k = \frac{h}{\sqrt{M/b}} = \frac{22,5}{\sqrt{103000/30}} = 0,385;$$

$$\sigma = 46/1400 \text{ kg/cm}^2;$$

$T_e = 30 \times 22,5 / 1844 - 3780 / 1400 = 3,66 - 2,70 = 0,96 \text{ cm}^2$;

Gew.: $T_e = T_e' = 3 \phi 14 = 4,62 \text{ cm}^2$;

Bü $\phi 4$, Abstand 17 cm;

Konsale am Stützenkopf zur Aufnahme der
Krankelst.:

Belastung aus der Krankelst.	3,00 t	✓
Eigengewicht lt. S. 1-	0,04 t	✓
	<u>P = 3,04 t</u>	✓

$M = 3,04 \times 0,75 = 0,46 \text{ tm}$;

$d = 40 \text{ cm}$, $h = 37 \text{ cm}$, $b = 30 \text{ cm}$;

Taf. 12: $k = \frac{37}{\sqrt{46000/30}} = 0,943$;
 $\sigma = 16/1400 \text{ kg/cm}^2$

$T_e = 30 \times 37 / 1196 = 0,93 \text{ cm}^2$;

Verf.: $3 \phi 14 = 4,62 \text{ cm}^2$;

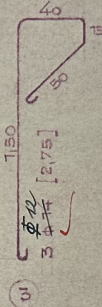
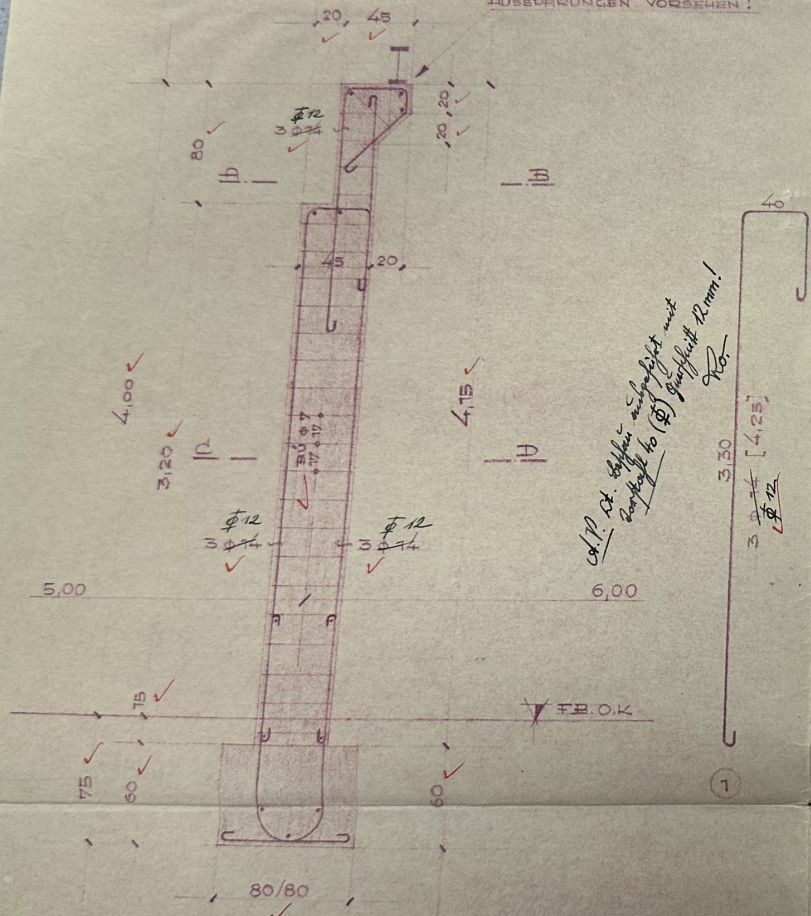
RICHTUNG EINER FABRIKANLAGE FÜR LEHN BENOT VERSCHÜEDEN, WIEN XII.

BEWEHRUNGSPLAN FÜR DIE STAHLBETONSTÜTZEN POS. 1)

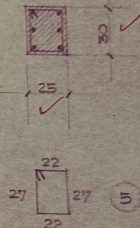
1.2.25

ANSICHT DER STÜTZE

AUSBARUNGEN VORSEHEN!



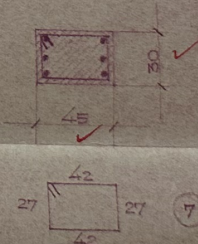
SCHNITT A-B



MAGISTRAT DER STADT WIEN
Stadtbaumeister, M.-Abt. 35
 Allgemeine Bauangelegenheiten
 In der Ausübung der Geschäfte
 M.-Abt. 35
 Wien, am 7. März 1949

3 STK. BU $\phi 7$ M STÜTZENKOPF
 $L_0 = 1.10$
 AUßERDEM 3 STK. BU $\phi 7$ NACH
 NATURMAß!

SCHNITT C-D



19 STK. BU $\phi 7$ $L_0 = 1.30$

WIEN, AM 14. FEBRUAR 1949

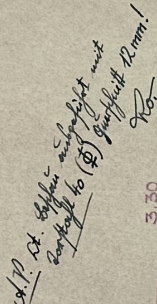
RUNDSTAHLBEDARF JE STÜTZE

DUNE VERRECHNITT: $\phi 14 = 56. \sim \text{kg}$
 $\phi 7 = 12. \sim$
 ZUS. = 68. $\sim \text{kg}$

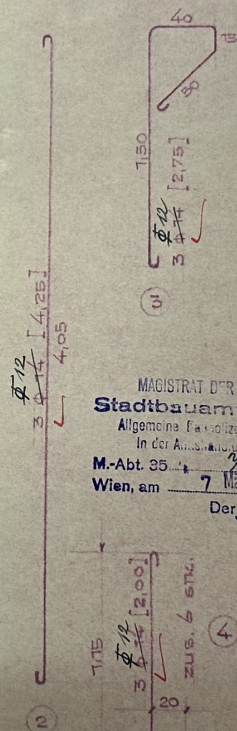
R. KUNZE & A. PAPSCH
 HOCH- UND NIEDERBAU
 WIEN, BERGASSE 19

卷之七

AUSSPARUNGEN VORSEHEN



WIEN, AM 14. FEBRUAR 1949



Wien, am 7 März 1949

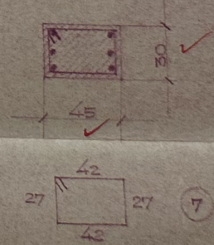
Der ~~Abteilungsleiter~~

The diagrams show the following:

- A rectangle with a width of 25 and a height of 35. The area is calculated as $25 \times 35 = 875$.
- A square with a side length of 22. The area is calculated as $22 \times 22 = 484$.

✓

SCIENTIA A. B.



19. STK. BU $\phi 7$ $L_G = 7,50$ m

OLIVE VERBOCHNITT: $\phi 74 = 56, \sim \text{kg}$ ✓
 $\phi 7 = 12, \sim \text{kg}$ ✓
EUS. = 68 - kg;

R. KUNTSCH & A. PAPSCH
HOCH-, TIEF- UND LEHRERUNGSBAU
WIEN, IX, BERGGASSE 19