

(5.) Massivdecke Feld 1

$$l_1 = 1,80 \text{ m.}$$

$$M_B = -0,10 - 0,03 + 0,10 = -0,03 \text{ tm}$$

$$M_1 = \frac{1}{2 \cdot 0,61} [0,61 \cdot 1,80 \cdot \frac{1}{2} - 0,03 / 1,80]^2 =$$

$$= 0,082 [0,55 - 0,027]^2 =$$

$$= 0,082 \cdot 0,53^2 = 0,23 \text{ tm}$$

$$d = 14 \text{ cm}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 0,821 \sqrt{230} = 12,4 \text{ cm}$$

$$\sigma = 22 / 2000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_c = 0,0779 \cdot 12,4 = 0,97 \text{ cm}^2$$

$$f_e = \phi b t = 15 \text{ cm}$$

$$= 1,89 \text{ cm}^2$$

$$\text{aufg. } \phi b t = 30 \text{ cm}$$

$$\underline{VE. 3\phi b/m}$$

$$= 0,85 \text{ u.}$$

oder

$$R 92$$

$$= 0,92 / 0,56 \text{ cm}^2$$

(6.) Massivdecke Feld 2

$$l_2 = 2,90 \text{ m.}$$

$$M_B = -0,10 - 0,18 = -0,28 \text{ tm}$$

$$M_C = -0,92 - 0,10 = -1,02 \text{ tm}$$

$$\Delta M = 0,74 \text{ tm}$$

$$M = 0,81 \cdot 2,90 \cdot \frac{1}{2} - 0,74 / 2,90 =$$

$$= 1,17 - 0,25 = 0,92 \text{ tm}$$

$$M_2 = \frac{0,92^2}{2 \cdot 0,81} - 0,28 = 0,52 - 0,28 = 0,24 \text{ tm}$$

$$\text{oder } M_2 = 0,81 \cdot 2,90^2 \cdot \frac{1}{24} = 0,28 \text{ tm}$$

$$d = 14 \text{ cm}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$f_e = \phi b t = 15 \text{ cm}$$

$$= 1,89 \text{ cm}^2$$

$$\text{aufg. } \phi b t = 30 \text{ cm}$$

$$\underline{VE. 3\phi b/m}$$

$$= 0,85 \text{ u.}$$

oder

$$R 92$$

$$= 0,92 / 0,56 \text{ cm}^2$$

am Treppenanende

$$\underline{Fes. 2\phi 14}$$

$$= 3,08 \text{ cm}^2$$

Massivdecke Feld 3

$$l_3 = 4,60 \text{ m}$$

$$M_C = -0,92 + -0,38 = -1,30 \text{ tm}$$

$$C = 0,61 \cdot 4,60 \cdot \frac{1}{2} + \frac{0,23 \cdot 3,50 + 1,30}{4,60} =$$

$$= 1,40 + 0,18 + 0,28 = 1,86 \text{ t}$$

$$D = 1,40 + 1,05 - 0,28 = 1,17 \text{ t}$$

$$d_3 = \frac{1,17^2}{2 \cdot 0,61} = 1,12 \text{ tm}$$

$$\begin{array}{lll} d = 14 \text{ cm} & b = 100 \text{ cm} & \text{wie (4)} \\ \underline{f_e = \phi 10 \text{ t} = 15 \text{ cm}} & = 5,24 \text{ cm}^2 & \text{aufg. } \phi 10 \text{ t} = 30 \text{ cm} \\ \underline{\text{VE. } \phi 6 / \text{m}} & = 1,13 & \end{array}$$

R 377

$$\text{oder} \\ = 3,77 / 0,56 \text{ cm}^2$$

Stütze B:

$$M_B = -0,10 - 0,03 - 0,18 = -0,31 \text{ tm}$$

$$M_C = -0,92 \quad -0,10 = -1,02 \text{ "}$$

$$\Delta M = 0,71 \text{ tm}$$

$$B = 0,53 + 1,17 + 0,31 / 1,80 - 0,71 / 0,90 =$$

$$= 1,72 + 0,17 - 0,24 = \underline{1,65 \text{ t}}$$

$$M_B' = -0,31 + 1,65 \cdot 0,115 \cdot \frac{1}{8} =$$

$$= -0,31 + 0,02 = -0,29 \text{ tm}$$

$$\begin{array}{ll} d = 14 \text{ cm} & b = 100 \text{ cm} \\ \underline{f_{e0} = \phi 6 \text{ t} = 15 \text{ cm}} & = 1,89 \text{ cm}^2 \text{ aufg.} \end{array}$$

$$\text{oder} \\ \text{oben R 92} = 0,92 / 0,56 \text{ cm}^2$$

Stütze C:

$$M_C = -0,92 - 0,10 - 0,38 = -1,40 \text{ tm}$$

$$M_B = -0,10 - 0,18 + 0,10 = -0,18 \text{ "}$$

$$\Delta M = 1,22 \text{ tm}$$

$$C = 1,17 + 1,40 + 0,18 + 1,22 / 2,90 + 1,40 / 4,60 =$$

$$= 2,75 + 0,42 + 0,30 = \underline{3,47 \text{ t}}$$

$$M_C = -1,40 + 3,47 \cdot 0,115 \cdot \frac{1}{8} =$$

$$= -1,40 + 0,05 = -1,35 \text{ tm}$$

$d = 14 \text{ cm}$ $b = 100 \text{ cm}$ $h = 0,337/\sqrt{1350} = 12,4 \text{ cm}$
 $\sigma = 62/2000 \text{ kg/cm}^2$ $k = 0,492 \cdot 12,4 = 6,10 \text{ cm}^2$
 $f_{e0} = \phi 6 + \phi 10 \text{ t} = 15 \text{ cm} = 3,56 \text{ cm}^2 \text{ aufg}$
 $+ f_{e0} = \phi 10 \text{ t} = 30 \text{ cm} = 4,62 \text{ cm}^2 \text{ Zul.}$
 $f_{e0} = 6,18 \text{ cm}^2$
 oder
 $\sigma = 68/2600 \text{ kg/cm}^2$ $k = 0,125/\sqrt{1350} = 4,58 \text{ cm}^2$
 oben R 92 + R 377 = 4,69 cm²

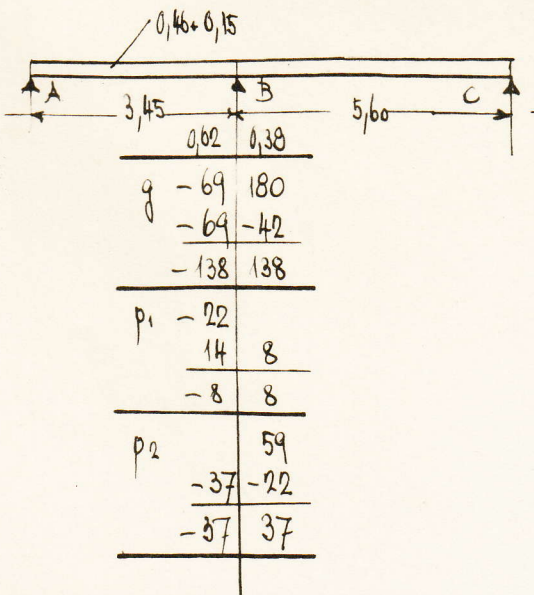
Massivdecke neben Treppenhaus

$l = 1,80 \text{ m}$
 Belastung $g + p = 0,46 + 0,15 = 0,61 \text{ t/m}^2$
 $M = 0,61 \cdot 1,80^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,25 \text{ tm}$

$d = 14 \text{ cm}$ $b = 100 \text{ cm}$ wie (5)
 $f_e = \phi 6 \text{ t} = 15 \text{ cm} = 1,89 \text{ cm}^2$ aufg. $\phi 6 \text{ t} = 30 \text{ cm}$
 $\text{VE. } 3\phi 6/\text{m}$ = 4,85 cm²
 oder
 R 92 = 4,92/0,56 cm²

Massivdecke über KG

durchlaufend über 2 Felder
 $l_1 = 3,45 \text{ m}$ $l_2 = 5,60 \text{ m}$
 Belastung $g + p = 0,46 + 0,15 = 0,61 \text{ t/m}^2$



nach Cross:
 $k_1 = 7,5/3,45 = 2,17$ $\mu_1 = 0,62$
 $k_2 = 7,5/5,60 = 1,34$ $\mu_2 = 0,38$
 $3,51$
 $M_{g1} = 0,46 \cdot 3,45^2 \cdot \frac{1}{8} = 1,69 \text{ tm}$
 $M_{g2} = 0,46 \cdot 5,60^2 \cdot \frac{1}{8} = 1,80 \text{ tm}$
 $M_{p1} = 0,15 \cdot 3,45^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,22 \text{ tm}$
 $M_{p2} = 0,15 \cdot 5,60^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,59 \text{ tm}$

(7.) Massendecke Feld 1

$$l_1 = 3,45 \text{ m}$$

$$M_B = -1,38 - 0,08 = -1,46 \text{ tm}$$

$$M_1 = \frac{1}{2 \cdot 0,61} [0,61 \cdot 3,45 \cdot \frac{1}{2} - 1,46/3,45]^2 =$$

$$= \frac{0,82}{0,82} [1,05 - 0,42]^2 =$$

$$= 0,82 \cdot 0,63^2$$

$$= 0,325 \text{ tm}$$

$$\text{oder } M_1 = 0,61 \cdot 3,45^2 \cdot \frac{1}{108} = 0,51 \text{ tm}$$

$$\underline{d = 14 \text{ cm}}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 0,537 \sqrt{510} = 12,6 \text{ cm}$$

$$\sigma = 34/2000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_e = 0,173 \cdot 12,6 = 2,16 \text{ cm}^2$$

$$\underline{f_e = \phi 8 \quad t = 15 \text{ cm}}$$

$$= 3,35 \text{ cm}^2$$

$$\text{aufg. } \phi 8 \quad t = 30 \text{ cm}$$

$$\underline{\text{VE. } 3\phi 6/\text{m}}$$

$$= 4,85 "$$

oder

$$\sigma = 38/2600 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_e = 0,073 \sqrt{510} = 1,64 \text{ cm}^2$$

$$= 1,68/4,56 \text{ cm}^2$$

R 168

(8.) Massendecke Feld 2

Stützpunkt Abtrag

$$d \cdot x' = \frac{2 \cdot 1,38}{0,61} = 4,56 \text{ cm}$$

$$\text{oder } 0,8 \cdot 5,60 = 4,48 \text{ cm}$$

$$h = \frac{12,5}{4,48} = \frac{1}{56}$$

$$l_2 = 5,60 \text{ m}$$

$$M_B = -1,38 - 0,37 = -1,75 \text{ tm}$$

$$M_2 = \frac{1}{2 \cdot 0,61} [0,61 \cdot 5,60 \cdot \frac{1}{2} - 1,75/5,60]^2 =$$

$$= \frac{0,82}{0,82} [1,70 - 0,31]^2 =$$

$$= 0,82 \cdot 1,39^2$$

$$= 1,58 \text{ tm}$$

$$\underline{d = 14 \text{ cm}}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 0,313 \sqrt{1580} = 12,4 \text{ cm}$$

$$\sigma = 68/2000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_e = 0,574 \cdot 12,4 = 7,15 \text{ cm}^2$$

$$\underline{f_e = \phi 12 \quad t = 15 \text{ cm}}$$

$$= 7,54 \text{ cm}^2$$

$$\text{aufg. } \phi 14 \quad t = 30 \text{ cm}$$

$$\underline{\text{VE. } 3\phi 8/\text{m}}$$

$$= 1,51 "$$

oder

$$\sigma = 74/2600 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_e = 0,135 \sqrt{1580} = 5,36 \text{ cm}^2$$

$$= 5,24 \text{ cm}^2$$

R 262

Stütze B.

$$M_B = -1,38 - 0,08 - 0,37 = -1,83 \text{ tm}$$

$$\begin{aligned}
 B &= 1,05 + 1,70 + 1,83/3,45 + 1,83/3,45 \\
 &= 2,75 + 0,52 + 0,33 && \underline{- 3,60t} \\
 M_B' &= - 1,83 + 3,60 \cdot 0,24 \cdot 1/8 = \\
 &= - 1,83 + 0,11 && = - 1,72 \text{ tm}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \underline{d = 14 \text{ cm}} & & b = 100 \text{ cm} & & h = 0,300 \sqrt{1720} = 12,4 \text{ cm} \\
 & & \sigma = 72/2000 \text{ kg/cm}^2 & & f_e = 0,631 \cdot 12,4 = 7,80 \text{ cm}^2 \\
 \underline{f_{e0} = \phi 8 + \phi 12 \text{ t} = 15 \text{ cm}} & & = 5,45 \text{ cm}^2 \text{ auf} & & \\
 \underline{+ f_{e0} = \phi 10 \text{ t} = 30 \text{ cm}} & & = 2,62 \text{ " Ful.} & & \\
 & & f_{e0} = 8,07 \text{ cm}^2 & &
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{oben 2 R 317} & & \sigma = 807/2600 \text{ kg/cm}^2 & & f_e = 0,145 \sqrt{1720} = 6,00 \text{ cm}^2 \\
 & & = 6,34/1,32 \text{ cm}^2 & &
 \end{aligned}$$

(9.) Massendecke über KG neben Treppe

$$\begin{aligned}
 l &= 4,40 \text{ m.} \\
 \text{Belastung } g + p &= 0,46 + 0,15 && = 0,61 \text{ t/m} \\
 M &= 0,61 \cdot 4,40^2 \cdot 1/8 = 1,47 \text{ tm}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \underline{d = 14 \text{ cm}} & & b = 100 \text{ cm} & & h = 0,325 \sqrt{1470} = 12,5 \text{ cm} \\
 & & \sigma = 68/2000 \text{ kg/cm}^2 & & f_e = 0,533 \cdot 12,5 = 6,65 \text{ cm}^2 \\
 \underline{f_e = \phi 10 \text{ t} = 11 \text{ cm}} & & = 7,14 \text{ cm}^2 & & \text{aufg. } \phi 10 \text{ t} = 12,1 \text{ cm} \\
 \underline{VE. 3 \phi 8/m} & & = 1,51 \text{ " } & & \\
 & & \text{oder} & & \\
 & & = 5,24 \text{ cm}^2 & &
 \end{aligned}$$

2 R 262

(10.) Massivkragplatte des Balkones

$$\begin{aligned}
 l_0 &= 1,00 + 0,10 = 1,10 \text{ m.} \\
 \text{Belastung: Belag} & & & & = 0,07 \text{ t/m}^2 \\
 g_0 &= 1,40 \cdot 0,11 & & & = 0,26 \text{ " } \\
 \text{Naturlast} & & & & \\
 & & & & g = 0,33 \text{ t/m}^2 \\
 & & & & p = 0,50 \text{ " } \\
 & & & & \underline{q = 0,83 \text{ t/m}^2}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{Einzellast durch Geländer} & P = 0,04 \text{ t} \\
 \text{Seitenkraft auf " } & P_s = 0,05 \text{ t}
 \end{aligned}$$

zu (10)

$$M_0 = 0,83 \cdot 1,10^2 \cdot 42 - 0,04 \cdot 1,10 - 0,05 \cdot 1,00 =$$

$$= - 0,50 - 0,045 - 0,05 = - 0,595 \text{ tm}$$

$$\underline{d = 10 - 12 \text{ cm}} \quad b = 100 \text{ cm} \quad h = 0,431 \sqrt{595} = 10,5 \text{ cm}$$

$$\sigma = 46/2000 \text{ kg/cm}^2 \quad f_e = 0,295 \cdot 10,5 = 3,10 \text{ cm}^2$$

$$\underline{f_{e0} = \phi 8 t = 15 \text{ cm}} = 3,35 \text{ cm}^2 \text{ in der Decke vorankert}$$

$$\underline{f_{e1} = \phi 8 t = 30 \text{ cm}} = 1,67 \text{ cm}^2$$

$$\underline{V.E. 3 \phi 6/m} = 0,85 \text{ cm}^2$$

(11.) Verstärkungsbalken über belastete 1/2 Stein Mauer mit 1/2 · 1,4/150 in KEM = Mörtelgruppe I

$$\underline{d = 11,57/24 \text{ cm}}$$

$$\underline{f_e = f_{e1} = 2 \phi 10} = 1,57 \text{ cm}^2 \text{ u. Bügel } \phi 6 t = 30 \text{ cm}$$

(12.) Unterzug über Ob

$$l = 3,20 \text{ m}$$

$$\underline{\text{Belastung: Decke (2.)}} = 3,50 \text{ t/m}$$

$$g_0 = 2,40 \cdot 0,24 \cdot 0,10 = 0,06 \text{ t/m}$$

$$\bar{q} = 3,56 \text{ t/m}$$

$$M = 3,56 \cdot 3,20^2 / 8 = 4,56 \text{ tm}$$

$$\underline{d = 24/24 \text{ cm}} \quad b = 100 \text{ cm} \quad d = 14 \text{ cm} \quad h = 0,311 \sqrt{4560} = 21 \text{ cm}$$

$$\sigma = 66/1800 \text{ kg/cm}^2 \quad f_e = 0,651 \cdot 21 = 13,65 \text{ cm}^2$$

$$= 15,70 \text{ cm}^2 \quad \text{aufg. } 3 \phi 20 \text{ u. Bügel } \phi 8 t = 25 \text{ cm}$$

$$V = 3,56 \cdot 3,20 \cdot 1/2 = 5,70 \text{ t} \quad t_0 = \frac{5700}{24 \cdot 0,882 \cdot 21} = 12,8 \text{ kg/cm}^2$$

$$F = 17600 \text{ kg} \quad f_{e2} = 9,42 + 4,26 = 13,68 \text{ cm}^2$$

$$\sigma_{e2} = 12,85 \text{ kg/cm}^2$$

(13.) Unterzug über EG

$$l = 3,20 \text{ m}$$

$$\underline{\text{Belastung Decke (4) } \beta} = 4,23 \text{ t/m}$$

$$g_0 = 0,07 \text{ t/m}$$

$$\bar{q} = 4,30 \text{ t/m}$$

zu (13)

$$M = 4,30 \cdot 3,20^2 \cdot 48 = 5,50 \text{ tm}$$

$$h = 24/29 \text{ cm}$$

$$b = 100 \text{ cm} \quad d = 14 \text{ cm}$$

$$h = 0,349 \sqrt{5500} = 26 \text{ cm}$$

$$\sigma = 57/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,510 \cdot 26 = 13,2 \text{ cm}^2$$

$$= 15,70 \text{ cm}^2$$

aufg. 3 $\phi 20$ u. Ringel $\phi 8$ t = 25 cm

$$F_e = 5 \phi 20$$

$$V = 4,30 \cdot 3,20 \cdot 1/2 = 6,90 \text{ t}$$

$$T_0 = \frac{6900}{24 \cdot 0,893 \cdot 26} = 12,4 \text{ kg/cm}^2$$

(14) Türsturz im KG

$$l = 1,10 \text{ m.}$$

Belastung Decke (6./4.) C

$$= 3,47 \text{ t/m}$$

1/2. Mauer 0,41. 0,40 t/m

$$= 0,23$$

$$\bar{q} = 3,70 \text{ t/m}$$

$$M = 3,70 \cdot 1,10^2 \cdot 1/8 = 0,56 \text{ tm}$$

$$h = 24/16 \text{ cm}$$

$$b = b_0 = 24 \text{ cm}$$

$$h = 0,279 \sqrt{560/0,24} = 13,5 \text{ cm}$$

$$\sigma = 76/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,819 \cdot 0,24 \cdot 13,5 = 2,66 \text{ cm}^2$$

$$= 3,14 \text{ cm}^2$$

aufg. 2 $\phi 10$.

$$F_e = 4 \phi 10$$

(15) Fensterstürze im OG

$$l = 1,20 \text{ m.}$$

Belastung: Dach (1.) 0,875 + 0,204 \cdot 0,40

$$= 0,90 \text{ t/m}$$

Decke (2.) 0,40 \cdot 0,61 \cdot 4,60

$$= 1,13$$

g₀

$$\sim 0,22$$

$$\bar{q} = 2,25 \text{ t/m}$$

$$M = 2,25 \cdot 1,20^2 \cdot 1/8 = 0,405 \text{ tm}$$

$$h = 24/16 \text{ cm}$$

$$b = b_0 = 24 \text{ cm}$$

$$h = 0,297 \sqrt{405/0,24} = 13,4 \text{ cm}$$

$$\sigma = 70/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,776 \cdot 0,24 \cdot 13,4 = 2,39 \text{ cm}^2$$

$$= 3,14 \text{ cm}^2$$

aufg. 2 $\phi 10$.

$$F_e = 4 \phi 10$$

(16) Fensterstürze im EG

$$l = 1,20 \text{ m}$$

Belastung Decke (4.)

$$= 1,16 \text{ t/m}$$

1/2. Mauer 0,37 \cdot 1,10 t/m

$$= 0,44$$

$$\bar{q} = 1,60 \text{ t/m}$$

zu (16)

$$M = 1,60 \cdot 1,20^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,29 \text{ tm}$$

$$\frac{1}{4} \cdot 24/16 \text{ cm}$$

$$b = b_0 = 24 \text{ cm}$$

$$h = 0,388 \sqrt{290/0,24} = 13,5 \text{ cm}$$

$$\sigma = 50/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,408 \cdot 0,24 \cdot 13,5 = 1,32 \text{ cm}^2$$

$$= 2,01 \text{ cm}^2$$

aufg. $2\phi 8$

$$F_e = 4\phi 8$$

(17) Feuerturm im EG

$$l = 1,20 \text{ m}$$

Belastung: Dach (1.)

$$= 0,90 \text{ t/m}$$

Decke (2.)

$$= 1,13$$

" (4.)

$$= 1,16$$

Htz. Mauer $0,37 \cdot 2,40 \text{ t/m}$

$$= 1,11$$

$$\bar{q} = 4,30 \text{ t/m}$$

$$M = 4,30 \cdot 1,20^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,78 \text{ tm}$$

$$\frac{1}{4} \cdot 24/30 \text{ cm}$$

$$b = b_0 = 24 \text{ cm}$$

$$h = 0,477 \sqrt{780/0,24} = 27 \text{ cm}$$

$$\sigma = 39/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,260 \cdot 0,24 \cdot 27 = 1,75 \text{ cm}^2$$

$$= 2,01 \text{ cm}^2$$

aufg. $2\phi 8$

$$F_e = 4\phi 8$$

(18) Insgl. wie vor

$$l = 1,20 \text{ m}$$

Belastung Decke (3.)

$$= 1,45 \text{ t/m}$$

Balton (10) $0,83 \cdot 1,0 + 0,04 + 0,595/4,60 = 1,00$ Htz. Mauer $1,0 \text{ t/m}$

$$\sim 0,25$$

$$\bar{q} = 2,70 \text{ t/m}$$

$$M = 2,70 \cdot 1,20^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,485 \text{ tm}$$

$$\frac{1}{4} \cdot 24/16 \text{ cm}$$

$$b = b_0 = 24 \text{ cm}$$

$$h = 0,304 \sqrt{485/0,24} = 13,5 \text{ cm}$$

$$\sigma = 68/1800 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_e = 0,683 \cdot 0,24 \cdot 13,5 = 2,21 \text{ cm}^2$$

$$= 3,14 \text{ cm}^2$$

aufg. $2\phi 10$

$$F_e = 4\phi 10$$

(19) Tellerfenstersturz

$l = 1,20 \text{ m}$

Belastung: Decke (9) $0,61 \cdot 4,40 \cdot \frac{1}{2} = 1,34 \text{ t/m}$

Hlz. Mauer $0,37 \cdot 0,90 = 0,33 \text{ "}$

$g_0 = 2,40 \cdot 0,30 \cdot 0,24 = 0,17 \text{ "}$

$\bar{q} = 1,84 \text{ t/m}$

$M = 1,84 \cdot 1,20^2 \cdot \frac{1}{8} = 0,33 \text{ tm}$

$\pm 30/24 \text{ mm}$

$b = b_0 = 30 \text{ cm}$

Fe 4φ8

$= 2,01 \text{ cm}^2$

aufg. 2φ8

(20) Mauorpfeiler

$b = 1,24 \text{ m}$

im OG:

Fenstersturz (15) $2,25 \cdot 1,24 = 2,79 \text{ t}$

Hlz. Mauer $0,37 \cdot 0,24 \cdot 1,50 \sim = 0,14 \text{ "}$

$Q = 2,93 \text{ t}$

$\pm 24/24 \text{ mm Hz. } 1,2/150 \text{ in KZM.}$

$\sigma_d = \frac{2930}{24 \cdot 24} = 5,1 \text{ kg/cm}^2$

im EG:

Fenstersturz (17. u. 18) $[4,30 + 2,70] \cdot 1,24 \cdot \frac{1}{2} = 4,33 \text{ "}$

$g_0 \sim = 0,14 \text{ "}$

$Q = 7,40 \text{ t}$

$\pm 24/24 \text{ mm Hz. } 1,2/150 \text{ in ZM} = \text{Mörtelgruppe III}$

$\sigma_d = \frac{7400}{24 \cdot 24} = 12,8 \text{ kg/cm}^2$

(21) Fundament unter Außenmauer

Belastung aus (19) $= 1,84 \text{ t/m}$

" (20) $7,40/1,24 = 5,97 \text{ "}$

Beton $2,20 \cdot 0,30 \cdot 2,40 = 1,58 \text{ "}$

$g_0 = 2,20 \cdot 0,40 \cdot 0,30 = 0,26 \text{ "}$

$\bar{q} = 9,65 \text{ t/m}$

$\pm 40/30 \text{ cm}$

in B 190 Bodenmessung $\sigma_d = 2,42 \text{ kg/cm}^2$

(11.) Fundament unter Mittelmauer

<u>Belastung</u>	Decke (1.)	= 3,50 t/m.
	" (4) s. S. 12: C = 12 · 3,47	= 6,94
Htz. Mauer	0,22 · 2,45 · 2	= 1,08
	" 0,41 · 2,40	= 0,98
g ₀	= 2,20 · 0,50 · 0,30	= 0,33
		<u>q̄ = 12,83 t/m</u>

± 50/30 cm in B 12a

Bodenpressung $\sigma_d = 2,57 \text{ kg/cm}^2$

München, 25. September 1957



Statisches Büro
 Heinrich Büttner
 München 13
 Böttingerstraße 13
 Fernruf 374549

Diese Zweitfertigung wurde nach dem in statischer Hinsicht geprüften Original berichtigt.

München, den 18. 10. 57.
 BAUINGENIEUR

HANS STEIGÜBER
 MÜNCHEN V.-D.-PFORDTEN PLATZ
 TELEFON 14044

Steigüber



Der Bauherr:
SÜDHAUSBAU GMBH
 München 13
 Görresstraße 2

Müller *Heide*

Durch Stichproben nachgeprüfte Zweitfertigung Sie wird als Beilage zum Schreiben des städt. Prüfamtes für Bau- statik St-Bericht Nr. übergeben und dient nur zu den in diesem Schreiben angegebenen Zwecken.

München, den 29. Okt. 1957
 Städt. Prüfamt für Baustatik

Heide