

WYDZIAŁY POLITECHNICZNE KRAKÓW

BIBLIOTEKA GŁÓWNA

L. inw.

322

LEN

FÜR

EISENBETONKONSTRUKTIONEN

ZWEITE AUFLAGE

BERLIN

VERLAG VON WILHELM ERNST & SOHN





431

Biblioteka Politechniki Krakowskiej



100000295896

# TABELLEN FÜR EISENBETONKONSTRUKTIONEN.

ZUSAMMENGESTELLT  
IM RAHMEN DES MINISTERIALERLASSES  
VOM 24. MAI 1907

von

DIPL.-ING. GEORG KAUFMANN

Zweite bedeutend erweiterte und neubearbeitete Auflage.



BERLIN 1908.  
VERLAG VON WILHELM ERNST & SOHN.

III 61

XXX  
1919-902

Alle Rechte vorbehalten.

BIBLIOTEKA POLITECHNICZNA  
KRAKÓW

T322

Akc. Nr. 9858 | 49

## INHALT.

---

	Seite
Einleitung . . . . .	1
Formeln zur Berechnung der Tabellen . . . . .	9
Beispiele zum Gebrauch der Tabellen . . . . .	24
Tabellen für Deckenplatten . . . . .	35
$M = \frac{Q \cdot l}{8}$ . . . . .	36
" $M = \frac{Q \cdot l}{10}$ . . . . .	44
" $M = \frac{Q \cdot l}{12}$ . . . . .	52
" $M = \frac{Q \cdot l}{24}$ . . . . .	60
" $M = \frac{Q \cdot l}{2}$ (Konsoldecken) . . . . .	68
Tabellen für Plattenbalken . . . . .	77
Hilfstabellen zur Berechnung der Druckarmierung bei Plattenbalken . . . . .	153
a) Nulllinie innerhalb der Platte . . . . .	155
b) " außerhalb " " . . . . .	177
Tabellen für zentrisch belastete Stützen . . . . .	199
"    " exzentrisch " " . . . . .	215
"    " Rundeisen . . . . .	241

---



## EINLEITUNG.

Die erste Auflage dieses Buches hat im allgemeinen eine so freundliche Aufnahme gefunden, daß ich mit Vergnügen daraus entnehmen konnte, die Grundsätze, nach denen meine Tabellen angeordnet worden sind, haben gute und für die Praxis brauchbare Resultate geliefert. Hieran kann mich auch der Umstand nicht irre machen, daß nach dem Erscheinen meines Buches verschiedene andere Tabellen herausgegeben wurden, deren Verfasser im Gegensatz zu mir nicht die vorhandene Nutzlast, sondern das Moment der äußeren Kräfte als Grundlage einführten. Dies Verfahren ist insofern unpraktisch, als das Moment vom Eigengewicht der Konstruktion in hohem Maße abhängig ist und man dieses Eigengewicht doch erst kennt, wenn man die erforderlichen Abmessungen der Konstruktion bereits ermittelt hat. Es ist also ein Bewegen im Kreise: man nimmt zuerst eine Deckenstärke schätzungsweise an, ermittelt hiernach das Moment und bestimmt auf Grund des so gefundenen Momentes die erforderliche Deckenstärke und Eiseneinlage, rechnet nun das neue Moment aus und kontrolliert für dieses nochmals die gewählten Abmessungen. Will man die Rechenarbeit bis zur Ermittlung des Momentes ausdehnen, so werden m. E. Tabellen

überhaupt überflüssig. Dann bestimme man die Abmessungen lieber direkt aus den Formeln:

$$h' = k \sqrt{M} \quad \text{und} \quad f_e = k_1 \sqrt{M}$$

$$\text{bezw.} \quad h' = k \sqrt{\frac{M}{b}} \quad \text{und} \quad f_e = k_1 \sqrt{M \cdot b}.$$

Wie übrigens findige Unternehmer diese Art der Rechnung benutzen, um bei einiger Unaufmerksamkeit der prüfenden Behörde im Trüben zu fischen, dafür folgendes Beispiel. Ein Beamter der Baupolizeibehörde einer großen Provinzstadt im Osten schrieb mir vor einiger Zeit, daß sich zwischen den Werten meiner Tabellen und den von einer dortigen Eisenbetonfirma errechneten Werten stets Differenzen von 1 bis 2 cm ergeben, indem die aus meinen Tabellen entnommenen Werte um diesen Betrag höher seien als die von der Firma errechneten. Die Erklärung hierfür war bald gefunden. Die Firma rechnete nämlich nach den für  $\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$  und  $\sigma_e = 1200 \text{ kg/qcm}$  geltenden Formeln:

$$h' = 0,0411 \sqrt{M} \quad \text{und} \quad f_e = 0,0229 \sqrt{M}$$

und ging hierbei folgendermaßen vor:

$$\text{Gegeben:} \quad l = 4,20 \text{ m}$$

$$\text{Nutzlast} \quad 250 \text{ kg/qm}$$

$$\text{Angenommen } h = 14 \text{ cm} = \underline{\underline{336 \text{ "}}} \\ g + p = 586 \text{ kg/qm}$$

$$M = \frac{586 \cdot 4,20 \cdot 420}{8} = 129\,000 \text{ kgem}$$

$$\sqrt{M} = 359.$$

Also erforderlich:

$$h = 0,0411 \cdot 359 + 2 = 16,7 \text{ cm}$$

$$f_e = 0,0229 \cdot 359 = 8,4 \text{ cm}^2.$$

In meinem Buche ist dagegen auf Seite 19 angegeben:

$$h = 18 \text{ cm} \quad f_e = 8,89 \text{ cm}^2.$$

Daß diese Abmessungen tatsächlich erforderlich sind, bestätigt ein einfaches Nachrechnen. Der Fehler liegt darin, daß das dem ersten angenommenen Werte von  $h$  entsprechende Eigengewicht nicht nachträglich richtiggestellt wurde, wodurch sich dann

$$M = \frac{682 \cdot 4,20 \cdot 420}{8} = 150\,000 \text{ kgem}$$

und die in meiner Tabelle enthaltenen Werte ergeben hätten.

Wenn nun dieser Fehler auch bei genügender Aufmerksamkeit des prüfenden Beamten vermieden worden wäre, so war er doch überhaupt nur möglich bei einer Rechenmethode, die als Grundlage das Biegunsmoment, gleichgültig, ob in einer Formel oder in Form von Tabellen, benutzt.

Um die dieser Methode anhaftenden Nachteile zu vermeiden, habe ich auch bei der neuen Auflage an dem Grundsatze festgehalten, die Tabellenwerte in Abhängigkeit zu bringen von der Nutzlast in kg/qm bei den Platten bzw. in der Belastung in kg/m bei den Balken. Durch das Erscheinen der neuen ministeriellen Bestimmungen vom 24. Mai 1907 ist insofern eine Umarbeitung des Buches erforderlich geworden, als nunmehr die Höchstbeanspruchung für das Eisen nur noch 1000 kg/qcm betragen darf. Die Beanspruchungen im Beton der Deckenplatten sind zu 50 bis 15 kg/qcm mit Abständen von je 5 kg/qcm angenommen worden. Die äußersten Werte entsprechen hierbei gemäß den Vorschriften des Ministerialerlasses Druckfestigkeiten von 300 bzw. 90 kg/qcm. Weitere Änderungen bzw. Verbesserungen der Tabellen für die Deckenplatten betreffen folgende Punkte. In der ersten Auflage waren nur frei aufliegende Platten  $(M = \frac{Q \cdot l}{8})$  berücksichtigt worden; die neue Ausgabe

enthält Tabellen für mehr oder weniger als eingespannt bzw. kontinuierlich zu betrachtende Platten, unter Zugrundelegung der Momente  $\frac{Q \cdot l}{8}$ ,  $\frac{Q \cdot l}{10}$ ,  $\frac{Q \cdot l}{12}$  und  $\frac{Q \cdot l}{24}$ .

(Das Moment  $\frac{Q \cdot l}{12}$  kommt gemäß § 14, Ziff. 7 für kreuzweise armierte Platten, die ringsum aufliegen, in Frage.)

Hierbei ist mit  $l$  zwischen 1,0 und 5,50 m variiert worden.

Auch Konsoldecken mit  $M = \frac{Q \cdot l}{2}$  sind berücksichtigt worden, wobei als Höchstwert  $l = 2,50$  m angenommen wurde. Die Anzahl der verschiedenen Werte der Nutzlast  $p$  ist auf mehr als das Doppelte erhöht worden, und zwar bewegt sich letztere zwischen 250 und 3000 kg/qm. Daneben wurde noch ein zweiter Wert  $p_1$  eingeführt, der gewissermaßen die ständige Nutzlast, bestehend aus Fußbodenbelag, Auffüllung, Putz usw., darstellt. Dieser Wert  $p_1$  wurde bei einer Nutzlast  $p$  bis zu 500 kg/qm zu 70 kg/qm, bei einer Nutzlast  $p$  von mehr als 500 kg/qm zu 100 kg/qm angenommen. Die Tabellen enthalten ferner den Abstand  $x$  der neutralen Schicht von Oberkante Deckenplatte. Dagegen habe ich bei den Platten sowohl wie bei den Unterzügen die Angabe der erforderlichen Anzahl einer bestimmten Sorte von Rundseisen fortgelassen, dafür aber am Schluß des Buches eine Tabelle über Rundseisenquerschnitte beigelegt, die gewiß willkommen sein wird. Der Abstand  $a$  von Mitte Eiseneinlage bis Unterkante Deckenplatte wurde gemäß § 6, Ziff. 1 des Ministerialerlasses zu 1,5 bis 2,0 cm angenommen.

Die Tabellen für die Plattenbalken haben wesentliche Änderungen erfahren. Zunächst ist auch hier die Anzahl der Werte der Nutzlast  $p$ , die sich in den Grenzen von 500 bis 10 000 kg/m bewegt, erheblich

vermehrt worden. Sodann wurde auch hier eine Rubrik für den Abstand  $x$  der neutralen Schicht von Oberkante Deckenplatte, außerdem eine solche für den Hebelarm  $z$  der inneren Kräfte eingerichtet. Grundsätzlich unterscheidet sich aber die neue Auflage von der ersten dadurch, daß in ihr auch die durch die Scherkräfte bedingten Abmessungen des Plattenbalkens, nämlich die Breite  $b_1$  der Rippe und die Stärke  $d_1$  der Platte beim Uebergang in den Steg Aufnahme gefunden haben. Hierbei wurde das Maß  $b_1$  so bestimmt, daß die größte Scherspannung den Wert von 9 kg/qcm nicht übersteigt, wobei dann der den Wert von 4,5 kg/qcm überschreitende Betrag der Scherspannung durch abgebogene Rundisen bzw. durch Scherbügel aufzunehmen ist. Die Beanspruchung des Eisens ist wie bei den Platten durchweg zu 1000 kg/qcm angenommen worden, während die Beanspruchung des Betons sich innerhalb der Grenzen 15 und 40 kg/qcm bewegt. An dieser Stelle möchte ich auf den von verschiedenen Seiten erhobenen Vorwurf, derartige Plattenbalken, bei denen der Beton voll ausgenutzt wird, seien unwirtschaftlich, etwas näher eingehen. Selbstverständlich ist diese Behauptung richtig, selbstverständlich ist ein Plattenbalken, bei dem der Beton nur mit 20 kg/qcm beansprucht ist, erheblich billiger als ein für dasselbe Moment konstruierter, bei dem die Betonspannung 40 kg/qcm beträgt. Denn der geringe Mehrverbrauch an Beton und Einschalung steht in keinem Vergleich zu der erheblichen Ersparnis an Eisen. Dies als besondere Entdeckung der erstaunten Welt verkünden, heißt doch nur offene Türen einstoßen! Aber was sind denn die Folgen der niedrigen Betonspannungen? Große Balkenhöhen! Und wer sich nicht damit begnügt, auf dem Papier zu projektieren, der weiß, daß es auch beim Bauen heißt:

„Nah beieinander wohnen die Gedanken, doch hart im Raume stoßen sich die Dinge.“

Die großen Konstruktionshöhen bilden nur zu oft eine pièce de résistance zwischen dem entwerfenden Ingenieur und dem Architekten bzw. dem Bauherrn, und wie das Bestreben, sie nach Möglichkeit einzuschränken, sei es auch unter nicht unerheblicher Vermehrung der Kosten, im Eisenbau beispielsweise den breitflanschigen Greyträger hat schaffen lassen, so läßt es im Eisenbetonbau niedrige Balken mit hohen Betonbeanspruchungen konstruieren oder führt auch, wenn dies nicht mehr ausreicht, zu einer (noch teureren) Druckkarmierung der Betonplatte. Wo man natürlich mit einer großen Konstruktionshöhe nicht auf Schwierigkeiten künstlerischer oder praktischer Natur stößt, da wähle man immerhin hohe Balken mit niedrigen Betonspannungen und geringer Armierung, wie sie ja mein Buch auch zur Genüge enthält und auch bereits in der 1. Auflage enthalten hat. Da ich einmal gerade dabei bin, mich mit den Tadlern meines Buches auseinanderzusetzen, so möchte ich auch noch auf den Vorwurf erwidern, die Tabellen für Plattenbalken seien nur für ein Moment  $M = \frac{Q \cdot l}{8}$  berechnet, während in der Praxis häufig die Momente des kontinuierlichen Balkens in Frage kämen. Daher, meint der betreffende Kritiker, wäre es zweckmäßiger, Tabellen für Plattenbalken unter Zugrundelegung der Momente, nicht der Lasten aufzustellen. Die gegen dies Verfahren sprechenden Gründe habe ich oben ausführlich klargelegt. Wenn man aber schon einmal das Moment max  $M$  eines kontinuierlichen Balkens berechnet hat — was ja natürlich auch bei den auf Grund von Momenten aufgestellten Tabellen notwendig ist —, so ist es höchst einfach, den Belastungsgleichwert:

$$p = \frac{8 \max M}{l^2}$$

zu berechnen und hiermit die erforderlichen Abmessungen aus meinen Tabellen zu entnehmen (s. Beispiel 7 auf S. 30).

Neu erscheinen in der 2. Auflage die Hilfstabellen zur Ermittlung der Druckarmierung bei Plattenbalken, die eine Herabminderung der Betonspannung bezweckt. Diese Methode ist natürlich auch verhältnismäßig kostspielig, aber in der Praxis doch recht häufig erforderlich, wenn es sich darum handelt — wie ich bereits oben kurz erwähnte —, die Konstruktionshöhe der Balken einzuschränken. Die Tabellen sind auf Grund von Näherungsformeln berechnet worden, wobei die Druckarmierung so bestimmt wurde, daß die einem Balken von der Nutzhöhe  $h'$  und der Zugarmierung  $f_e$  entsprechende Betonspannung  $\sigma_b$  durch Anordnung der Druckarmierung  $f'_e$  auf die Betonspannung  $\sigma_b'$  herabgemindert wurde, während die Zugspannung im Eisen dieselbe, nämlich 1000 kg/qcm, bleibt. Die Spannung  $\sigma_b$  wurde hierbei als in den Grenzen 70 bis 35 kg/qcm, die Spannung  $\sigma_b'$  als in den Grenzen 40 bis 30 kg/qcm veränderlich angenommen. Hierbei möchte ich noch besonders darauf hinweisen, daß diese Hilfstabellen auch dazu benutzt werden können, die zur Aufnahme der negativen Momente bei kontinuierlichen Balken erforderlich werdenden Druckstäbe zu bestimmen (vgl. das Beispiel 7 auf S. 30).

Die Tabellen für zentrisch und exzentrisch belastete Stützen sind im wesentlichen aus der 1. Auflage übernommen worden, was keinerlei Schwierigkeiten bot, da bei diesen Konstruktionsteilen das Eisen niemals bis zur zulässigen Beanspruchung ausgenutzt werden kann, für den Beton aber nach wie vor eine zehnfache Sicherheit vorgeschrieben ist. Den Bedürfnissen der Praxis ent-

sprechend sind diese Tabellen jedoch bedeutend vermehrt worden, so daß sie nunmehr quadratische Querschnitte von 15 bis 100 cm Seitenlänge umfassen. Den Zweifel des Herrn Professor Mörsch, ob für exzentrisch belastete Stützen auch zehnfache Sicherheit gefordert sei und nicht wie bei den andern, auf reine Biegung beanspruchten Konstruktionen eine fünffache (jetzt sechsfache) Sicherheit ausreiche, kann ich nicht teilen. Denn sonst könnte man für eine zentrisch belastete Stütze, sofern man mit einer kleinen Exzentrizität und sechsfacher Sicherheit rechnete, kleinere Abmessungen erhalten, als wenn man dieselbe Stütze als zentrisch belastet ansähe, aber eine zehnfache Sicherheit zugrunde legte. Dies kann aber unmöglich im Sinne des Ministerialerlasses liegen.

Berlin, im Juni 1907.

**G. Kaufmann.**

## Formeln zur Berechnung der Tabellen.

Wir bedienen uns der Buchstaben (Größenbezeichnungen) und Grundformeln, wie sie in den Beispielen des Ministerialerlasses (Zentralblatt d. Bauverwaltung 1907, S. 303 ff.) angewendet worden sind. Eine Erklärung der Buchstaben an dieser Stelle erscheint somit entbehrlich.

### 1. Deckenberechnung.

Es muß sein:

$$\frac{\sigma_b}{\sigma_e} = \frac{x}{n(h - a - x)} = \frac{x}{n(h' - x)}$$

$$\sigma_b \cdot n \cdot (h' - x) = \sigma_e \cdot x$$

$$x = \frac{\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + \sigma_b \cdot n}. \quad (I)$$

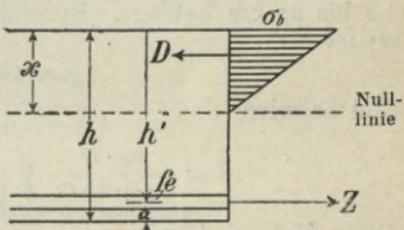
Ferner ist

$$\frac{\sigma_b \cdot x}{2} \cdot b = \sigma_e \cdot f_e$$

$$f_e = \frac{\sigma_b \cdot x \cdot b}{2 \sigma_e} = \frac{\sigma_b^2 \cdot b \cdot n \cdot h'}{2 \sigma_e (\sigma_e + \sigma_b \cdot n)}$$

und  $M = \sigma_e \cdot f_e \cdot \left( h' - \frac{x}{3} \right)$

$$f_e = \frac{M}{\sigma_e \left( h' - \frac{x}{3} \right)} = \frac{3 M (\sigma_e + \sigma_b \cdot n)}{\sigma_e \cdot h' (3 \sigma_e + 2 \sigma_b \cdot n)}.$$



Durch Gleichsetzung beider Werte von  $f_e$  erhält man:

$$\frac{\sigma_b^2 \cdot b \cdot n \cdot h'}{2 \sigma_e (\sigma_e + \sigma_b \cdot n)} = \frac{3 M (\sigma_e + \sigma_b \cdot n)}{\sigma_e \cdot h' (3 \sigma_e + 2 \sigma_b \cdot n)}.$$

Führt man hierin die Werte

$$n = 15 \quad b = 100 \text{ cm} \quad M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{k} \cdot 100$$

ein, so erhält man:

$$4500 \sigma_b^2 \cdot \sigma_e \cdot h'^2 (\sigma_e + 10 \sigma_b) = \frac{600 \sigma_e}{k} (g + p + p_1) l^2 \cdot (\sigma_e + 15 \sigma_b)^2$$

oder

$$l^2 = \frac{7,5 \sigma_b^2 \cdot h'^2 \cdot (\sigma_e + 10 \sigma_b) \cdot k}{(g + p + p_1) \cdot (\sigma_e + 15 \sigma_b)^2}$$

$$l = \frac{\sigma_b \cdot h'}{\sigma_e + 15 \sigma_b} \sqrt{\frac{7,5 (\sigma_e + 10 \sigma_b) k}{g + p + p_1}}.$$

Hierin bedeutet  $g$  das Gewicht der Deckenplatte,  $p$  die eigentliche Nutzlast und  $p_1$  das Gewicht von Fußboden, etwaiger Auffüllung und Putz.

Offenbar ist hierin noch  $g$  von  $h'$  abhängig. Es wurde nun, entsprechend § 6 Ziffer 1 des Ministerialerlasses angenommen, daß der Abstand von Mitte Eiseneinlagen bis Unterkante Decke 1,5 bis 2,0 cm beträgt. Bezeichnet man diesen Abstand mit  $a$ , so ist

$$g = (h' + a) 24$$

und es wird

$$l = \frac{\sigma_b \cdot h'}{\sigma_e + 15 \sigma_b} \sqrt{\frac{7,5 (\sigma_e + 10 \sigma_b) k}{(h' + a) 24 + p + p_1}}.$$

Diese Formel kann noch vereinfacht werden, wenn man das sogenannte Randspannungsverhältnis

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$$

einführt. Dann wird nämlich:

$$l = \frac{h'}{\gamma + 15} \sqrt{\frac{7,5 \sigma_b (\gamma + 10) k}{(h' + a) 24 + p + p_1}}. \quad (\text{II})$$

Der zur Höhe  $h'$  gehörige Eisenquerschnitt ergibt sich zu:

$$f_e = \frac{750 \sigma_b^2 \cdot h'}{\sigma_e (\sigma_e + 15 \sigma_b)}$$

oder

$$f_e = \frac{750 h'}{\gamma (\gamma + 15)}, \quad (\text{III})$$

während der Abstand der Nulllinie von Oberkante Decke sich aus Gleichung (I) ergibt zu:

$$x = \frac{15 h'}{\gamma + 15}. \quad (\text{Ia})$$

Aus den Gleichungen (II) und (III) ermittelt man für gegebene Spannungen  $\sigma_b$  und  $\sigma_e$  die zu einer gegebenen Nutzlast ( $p + p_1$ ) in kg/qm und der Spannweite  $l$  in m erforderliche Deckenstärke  $h = h' + a$  und die nötigen Eiseneinlagen  $f_e$  in qcm für 1 lfd.m. So wird z.B. für  $\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$ ,  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$ , d. h.  $\gamma = \frac{1000}{40} = 25$ :

$$l = \frac{h'}{40} \sqrt{\frac{7,5 \cdot 40 \cdot 35 k}{(h' + a) 24 + p + p_1}} = 2,56175 h' \sqrt{\frac{k}{(h' + a) 24 + p + p_1}}$$

$$f_e = \frac{750 h'}{25 \cdot 40} = 0,75 h'$$

$$x = \frac{15 h'}{40} = \frac{3}{8} h'.$$

Handelt es sich um eine beiderseits frei aufliegende Platte, so ist

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} \cdot 100$$

$$k = 8$$

d. h.  
und

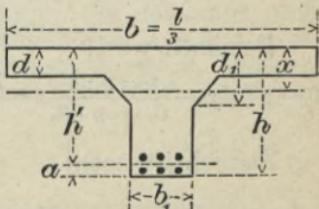
$$l = \frac{7,2457 h'}{\sqrt{(h' + a) 24 + p + p_1}}.$$

## 2. Unterzungsberechnung.

Es sind hier zwei Fälle zu unterscheiden, je nachdem die Nulllinie außerhalb oder innerhalb der Platte liegt. Das Kriterium dafür, welcher der beiden Fälle vorliegt, liefert uns die Gleichung (Ia) der vorigen Entwicklung. Je nachdem nämlich

$$d > x > \frac{15 h'}{\gamma + 15}$$

liegt die Nulllinie  $\frac{\text{außerhalb}}{\text{innerhalb}}$  der Platte.



α) Die Nulllinie liegt außerhalb der Platte.

Es ist unter Vernachlässigung der im Steg auftretenden Druckspannungen:

$$\begin{aligned}\frac{\sigma_b}{\sigma_{b1}} &= \frac{x}{x-d} \\ \frac{\sigma_b + \sigma_{bt}}{2} \cdot d \cdot b &= \sigma_e \cdot f_e \quad \text{oder} \\ \sigma_b \left(1 + \frac{x-d}{x}\right) \frac{d \cdot b}{2} &= \sigma_b \cdot n \left(\frac{h'-x}{x}\right) \cdot f_e \\ f_e &= \frac{(2x-d)d \cdot b}{2n(h'-x)} \quad (\text{IV})\end{aligned}$$

und

$$h' = \frac{2x(d \cdot b + n \cdot f_e) - d^2 \cdot b}{2n \cdot f_e}. \quad (\text{V})$$

Hieraus erhält man nach Einsetzung von

$$\begin{aligned}x &= \frac{\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + n \cdot \sigma_b} \\ f_e &= \frac{d \cdot b [\sigma_b \cdot n (2h' - d) - \sigma_e \cdot d]}{2n \cdot \sigma_e \cdot h'} \quad (\text{IVa}) \\ h' &= \frac{b \cdot d^2 (\sigma_e + n \cdot \sigma_b)}{2n(b \cdot d \cdot \sigma_b - f_e \cdot \sigma_e)}. \quad (\text{Va})\end{aligned}$$

Ferner ist:

$$\begin{aligned}y &= x - \frac{d}{2} + \frac{d^2}{6(2x-d)} \\ &= \frac{\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + n \cdot \sigma_b} - \frac{d}{2} + \frac{d^2}{6\left(\frac{2\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + n \cdot \sigma_b} - d\right)} \\ &= \frac{\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + n \cdot \sigma_b} + \frac{2d^2(\sigma_e + n \cdot \sigma_b) - 3\sigma_b \cdot n \cdot h' \cdot d}{3[n \cdot \sigma_b (2h' - d) - d \cdot \sigma_e]}. \quad (\text{VI})\end{aligned}$$

Demnach wird:

$$y - x = y - \frac{\sigma_b \cdot n \cdot h'}{\sigma_e + n \cdot \sigma_b} = \frac{2d^2(\sigma_e + n \cdot \sigma_b) - 3\sigma_b \cdot n \cdot h' \cdot d}{3[n \cdot \sigma_b (2h' - d) - d \cdot \sigma_e]}. \quad (\text{VI})$$

Endlich ist noch:

$$\sigma_e = \frac{M}{f_e(h' - x + y)}.$$

Setzt man hierin die Werte aus den Gleichungen (IVa) und (VI) ein, so erhält man nach verschiedenen Umformungen:

$$h'^2 - h' \frac{d^2 \cdot b (2n \cdot \sigma_b + \sigma_e) + 2M \cdot n}{2n \cdot \sigma_b \cdot d \cdot b} + \frac{d^2 (n \cdot \sigma_b + \sigma_e)}{3n \cdot \sigma_b} = 0. \quad (\text{VII})$$

Hierin führen wir nun ein:

$$n = 15 \quad M = \frac{q l^2}{8} = (g + p) \frac{l^2}{8} \quad \text{und} \quad b = \frac{l}{3}.$$

Das letztere ist nach dem Ministerialerlaß gestattet; an dieser Stelle sei aber besonders darauf hingewiesen, daß es auch Fälle gibt, z. B. bei Fenstersturzträgern mit anschließender Decke oder auch bei einer Kappenteilung, die kleiner ist als  $\frac{l}{3}$ , bei denen die Annahme  $b = \frac{l}{3}$  nicht zugelassen werden kann. Für diese immerhin anormalen Fälle gelten natürlich die Tabellen nicht.

Man erhält nun:

$$h'^2 - h' \frac{4d^2(30\sigma_b + \sigma_e) + 45(g + p)l}{120\sigma_b \cdot d} + \frac{d^2(15\sigma_b + \sigma_e)}{45\sigma_b} = 0. \quad (\text{VII a})$$

Durch Umformung erhält man hieraus:

$$l = \frac{[90h'^2 \cdot \sigma_b - 3h' \cdot d(30\sigma_b + \sigma_e) + 2d^2(15\sigma_b + \sigma_e)]4d}{135h'(g + p)}. \quad (\text{VIII})$$

Nimmt man an, daß der Abstand von Mitte Eiseneinlage bis Unterkante Unterzug 6 cm beträgt, so wird

$$g = (h' + 6)b_1 \cdot 0,24,$$

und man erhält:

$$l = \frac{[90h'^2 \cdot \sigma_b - 3h' \cdot d(30\sigma_b + \sigma_e) + 2d^2(15\sigma_b + \sigma_e)]4d}{135h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

oder unter Einführung von  $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$

$$l = \frac{\sigma_b [90h'^2 - 3h' \cdot d(30 + \gamma) + 2d^2(15 + \gamma)]4d}{135h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]}. \quad (\text{VIII a})$$

Da bei Berechnung der Unterzüge die Deckenstärke  $d$  der anschließenden Felder stets bekannt sein wird, so kann man mittels Gleichung (VIII a) für gegebene Spannungen  $\sigma_b$  und  $\sigma_e$  bei einer Nutzbelastung von  $p$  in kg/m die einander entsprechenden Spannweiten  $l$  und Unterzugshöhen  $h = h' + 6$  ermitteln. Dazu muß man noch die Unterzugsbreite  $b_1$  kennen, deren Größe sich aus der vorhandenen Scherkraft bestimmt. Diese beträgt

$$Q = (g + p) \frac{l}{2}$$

und die von ihr hervorgerufene Scherspannung ergibt sich zu:

$$\tau = \frac{Q}{b_1(h' - x + y)} = \frac{Q}{b_1 \cdot z} = \frac{(g + p)l}{2b_1 \cdot z} = \frac{[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p] \cdot l}{2b_1 \cdot z}.$$

Hieraus ist  $b_1 = \frac{p \cdot l}{2z \cdot \tau - (h' + 6) \cdot 0,24l}$ . (IX)

Nach dem Ministerialerlaß beträgt die höchste im Beton zulässige Scherspannung 4,5 kg/qcm. Ein Ueberschuß an Scherspannung ist durch Abbiegen der Eiseneinlagen bzw. durch eingelegte Bügel oder Schlingen aufzunehmen. Die Stegbreite  $b_1$  wurde nun, sofern nicht aus Gründen der Praxis ein größerer Wert gewählt wurde, in den Tabellen so bestimmt, daß die auftretende Scherspannung  $\tau$  den Wert von 9,0 kg/qcm nicht überschreitet, wobei also vorausgesetzt wurde, daß die Scherspannung  $(\tau - 4,5)$  kg/qcm durch das Eisen aufgenommen wird. Zur Aufnahme der vertikalen Scherspannungen  $\tau_1$  am Uebergang der Platte in den Steg ist diese entsprechend zu verstärken. Die Größe dieser Verstärkung  $d_1$  ergibt sich aus der Gleichung

$$\begin{aligned}\tau_1 &= \frac{Q(b - b_1)}{2b} \cdot \frac{1}{d_1(h' - x + y)} = \frac{(g + p)l \cdot (b - b_1)}{4b \cdot d_1 \cdot z} \quad \text{zu} \\ d_1 &= \frac{(g + p)l \cdot (b - b_1)}{4\tau_1 \cdot b \cdot z} = \frac{[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]l \cdot (b - b_1)}{4\tau_1 \cdot b \cdot z}.\end{aligned}$$

Dividiert man diese Gleichung durch die oben für  $\tau$  entwickelte, so erhält man:

$$\frac{d_1}{\tau} = \frac{(b - b_1)b_1}{2\tau_1 \cdot b}.$$

Nun soll  $\tau_1 = 4,5$  kg/qcm  $= \frac{\tau}{2}$  sein, ferner ist  $b = \frac{l}{3}$ . Hiermit wird:

$$d_1 = \frac{\tau \left( \frac{l}{3} - b_1 \right) b_1}{2 \frac{\tau}{2} \cdot \frac{l}{3}} = \frac{(l - 3b_1)b_1}{l}. \quad (\text{X})$$

Zur Berechnung der in Unterzug erforderlichen Eiseneinlagen dient die aus Gleichung (IVa) gebildete Gleichung (IVb):

$$f_e = \frac{d \cdot l [15\sigma_b(2h' - d) - \sigma_e \cdot d]}{90\sigma_e \cdot h'} = \frac{d \cdot l [15(2h' - d) - \gamma \cdot d]}{90\gamma \cdot h'}. \quad (\text{IVb})$$

Der Abstand der Nulllinie von Oberkante Unterzug ergibt sich wie bei den Deckenplatten aus Gleichung (Ia), während Gleichung (VI) für den Abstand von Zug- und Druckmittelpunkt liefert:

$$\begin{aligned}z &= h' - x + y \\ &= \frac{90h'^2 - 45d \cdot h' - 3d \cdot \gamma \cdot h' + 2d^2(\gamma + 15) - 45h' \cdot d}{3[15(2h' - d) - d \cdot \gamma]}\end{aligned}$$

$$= \frac{90 h'^2 - 3 h' \cdot d (\gamma + 30) + 2 d^2 (\gamma + 15)}{3 [30 h' - d (\gamma + 15)]}. \quad (\text{XI})$$

Die Gleichungen (VIIIa), (IVb) (Ia) und (XI) gehen z. B. für  $\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$  und  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$  über in:

$$\begin{aligned} l &= \frac{25 (90 h'^2 - 3 h' \cdot d \cdot 70 + 2 d^2 \cdot 55) 4 d}{135 h' [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \\ &= \frac{200 (9 h'^2 - 21 h' \cdot d + 11 d^2) d}{27 h' [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \\ f_e &= \frac{d \cdot l [15 (2 h' - d) - 40 d]}{90 \cdot 40 h'} = \frac{d \cdot l (6 h' - 11 d)}{720 h'} \\ x &= \frac{15 h'}{55} = \frac{3}{11} h' \\ z &= \frac{90 h'^2 - 3 h' \cdot d \cdot 70 + 2 d^2 \cdot 55}{3 (30 h' - d \cdot 55)} = \frac{2 (9 h'^2 - 21 h' \cdot d + 11 d^2)}{3 (6 h' - 11 d)}. \end{aligned}$$

$\beta)$  Die Nulllinie liegt innerhalb der Platte.

In diesem Fall sind die bei der Deckenberechnung entwickelten Formeln (II) und (III) anzuwenden. Sie modifizieren sich jedoch dadurch, daß  $b = \frac{l}{3}$  und  $g = (h' + 6) b_1 \cdot 0,24$  gesetzt wird, zu:

$$\begin{aligned} l &= \frac{20 \sigma_b^2 \cdot h'^2 (\sigma_e + 10 \sigma_b)}{(\sigma_e + 15 \sigma_b)^2 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \\ f_e &= \frac{5 \sigma_b^2 \cdot h' \cdot l}{2 \sigma_e (\sigma_e + 15 \sigma_b)} \end{aligned}$$

oder unter Einführung von  $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$  zu:

$$l = \frac{20 h'^2 \cdot \sigma_b (\gamma + 10)}{(\gamma + 15)^2 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad (\text{II a})$$

$$f_e = \frac{5 l \cdot h'}{2 \gamma (\gamma + 15)}. \quad (\text{III a})$$

Der Abstand von Zug- und Druckmittelpunkt wird:

$$z = h' - \frac{x}{3} = h' - \frac{5 h'}{\gamma + 15} = \frac{h' (\gamma + 10)}{\gamma + 15} \quad (\text{XII})$$

Diese Gleichungen gehen für z. B.  $\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$  und  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$  über in:

$$l = \frac{20 h'^2 \cdot 25 \cdot 50}{55^2 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} = \frac{1000 h'^2}{121 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

$$f_e = \frac{5 l \cdot h'}{2 \cdot 40 \cdot 55} = \frac{l \cdot h'}{880}$$

$$z = \frac{h' \cdot 50}{55} = \frac{10}{11} h'.$$

Zu den Tabellen sei noch bemerkt, daß es statthaft ist, für alle nicht in den Tabellen enthaltenen Werte von  $p$ ,  $d$  und  $h'$  geradlinig zwischen den beiden benachbarten Werten der Tabelle zu interpolieren (vergl. die Beispiele weiter unten).

Ist die anschließende Decke eine Bogen- oder Voutendecke, so ist ein Mittelwert von  $d$  zugrunde zu legen.

### 3. Hilfstabellen zur Berechnung der Druckarmierung bei Unterzügen.\*)

Wenn die Betonspannung in einem einfach armierten Plattenbalken zu hoch wird, eine Vergrößerung der Höhe aber nicht zulässig ist, so kann man durch Einlegen von Eisen in den Beton der Druckzone die Spannung in diesem auf das zulässige Maß reduzieren. Hierbei sind nun wie oben bei der Unterzugsberechnung wieder die beiden Fälle zu unterscheiden, ob die Nulllinie innerhalb oder außerhalb der Deckenplatte liegt.

a) Die Nulllinie liegt innerhalb der Platte.

Die Spannungen in dem Querschnitt ohne obere Armierung seien mit  $\sigma_b$  und  $\sigma_e$ , die Spannungen in dem doppelt armierten Querschnitt mit  $\sigma_{b'}$  und  $\sigma_e$  bezeichnet. Die entsprechenden Randspannungsverhältnisse sind

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} \quad \text{und} \quad \gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_{b'}}.$$

Die gesuchte Druckarmierung sei  $f_e'$ . Dann ist

$$x' = h' \cdot \frac{15}{\gamma' + 15}.$$

Es ist ferner:

$$\sigma_e \cdot f_e = \frac{\sigma_{b'} \cdot x'}{2} \cdot b + \sigma_e' \cdot f_e',$$

wenn  $\sigma_e'$  die Druckspannung in der oberen Eiseneinlage bedeutet. Da nun

$$\frac{\sigma_e'}{\sigma_e} = \frac{x' - a}{h' - x'},$$

so wird

$$\sigma_e \cdot f_e = \frac{\sigma_{b'} \cdot x'}{2} \cdot b + \sigma_e \frac{(x' - a)}{h' - x} \cdot f_e' \quad \text{oder}$$

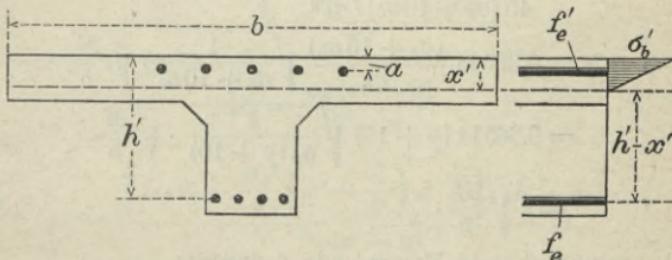
\*) Vgl. hierzu den Aufsatz von Turley in „Beton u. Eisen“ 1907, S. 53 ff.

$$f_e' = \frac{\left( \sigma_e \cdot f_e - \frac{\sigma_b' \cdot x'}{2} \cdot b \right) \cdot (h' - x')}{\sigma_e (x' - a)} \\ = \frac{\left( \gamma' \cdot f_e - \frac{x' \cdot b}{2} \right) \cdot (h' - x')}{\gamma' (x' - a)}. \quad (\text{XIII})$$

Nun ist ferner aus Gleichung (III):

$$f_e = \frac{15 b \cdot h'}{2 \gamma (y + 15)}.$$

Diese Gleichung ist insofern nicht genau, als dabei die oberen Eiseneinlagen vernachlässigt werden. Die Ungenauigkeit ist indessen sehr geringfügig und übt auf das Endresultat einen Einfluß von nur wenigen Prozenten aus, der überdies der Sicherheit zugute kommt (s. Beispiel 3 auf Seite 26).



Setzt man die Werte von  $x'$  und  $f_e$  in Gleichung (XIII) ein, so erhält man:

$$f_e' = \frac{\left( \frac{15 b \cdot h' \cdot \gamma'}{2 (y + 15) \cdot \gamma} - \frac{15 h' \cdot b}{2 (\gamma' + 15)} \right) \cdot \frac{h' \cdot \gamma'}{\gamma' + 15}}{\gamma' \left( h' \cdot \frac{15}{\gamma' + 15} - a \right)} \\ = \frac{15 b \cdot h'^2 \cdot [\gamma' (\gamma' + 15) - \gamma (y + 15)]}{2 [15 h' - (\gamma' + 15) a] \cdot \gamma \cdot (\gamma + 15) \cdot (\gamma' + 15)}. \quad (\text{XIIIa})$$

Die Gleichung (XIIIa) geht z. B. für  $\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$ ,  $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$ ,  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$ , d. h.

$$\gamma = \frac{1000}{50} = 20 \quad \gamma' = \frac{1000}{40} = 25$$

über in:

$$f_e' = \frac{15 b \cdot h'^2 (25 \cdot 40 - 20 \cdot 35)}{2 (15 h' - 40 a) 20 \cdot 35 \cdot 40} \\ = \frac{15 b \cdot h'^2 \cdot 300}{10 (3 h' - 8 a) 28000} \\ = \frac{9 b \cdot h'^2}{560 (3 h' - 8 a)}.$$

Der Abstand  $a$  von Oberkante Decke bis Mitte der Druckarmierung ist durchweg zu 2 cm angenommen worden.

Um die Formel (XIIIa) benutzen zu können, ist es erforderlich, das Randspannungsverhältnis  $\gamma$  für den Querschnitt ohne Druckarmierung, bzw. die diesem Querschnitt entsprechende Betonspannung  $\sigma_b$  zu kennen. Nun wird in der Praxis der Fall aber stets so liegen, daß man außer dem Moment der äußeren Kräfte nur die zur Verfügung stehende Höhe kennt. Um aus dieser die entsprechende Spannung  $\sigma_b$  bei einer gleichzeitigen Spannung  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$  zu entnehmen, bedienen wir uns der Gleichung aus Entwicklung 1:

$$\frac{\sigma_b^2 \cdot b \cdot n \cdot h'}{2\sigma_e (\sigma_e + \sigma_b \cdot n)} = \frac{3M(\sigma_e + \sigma_b \cdot n)}{\sigma_e \cdot h' \cdot (3\sigma_e + 2\sigma_b \cdot n)}.$$

Diese ergibt:

$$\begin{aligned} h'^2 &= \frac{6(\sigma_e + 15\sigma_b)^2}{45(\sigma_e + 10\sigma_b) \cdot \sigma_b^2} \cdot \frac{M}{b} \quad \text{oder} \\ h' &= 0,36514 \frac{(\sigma_e + 15\sigma_b)}{\sigma_b} \sqrt{\frac{1}{\sigma_e + 10\sigma_b}} \cdot \sqrt{\frac{M}{b}} \\ &= 0,36514 (\gamma + 15) \sqrt{\frac{1}{\sigma_b(\gamma + 10)}} \cdot \sqrt{\frac{M}{b}} \\ &= k \sqrt{\frac{M}{b}}. \end{aligned} \quad (\text{XIV})$$

Die entsprechende Formel für  $f_e$  lautet:

$$\begin{aligned} f_e &= \frac{15b \cdot h'}{2\gamma(\gamma + 15)} \\ &= \frac{15b}{2\gamma} \cdot 0,36514 \sqrt{\frac{1}{\sigma_b(\gamma + 10)}} \cdot \sqrt{\frac{M}{b}} \\ f_e &= \frac{2,73855}{\gamma} \sqrt{\frac{1}{\sigma_b(\gamma + 10)}} \cdot \sqrt{M \cdot b} \\ &= k' \cdot \sqrt{M \cdot b}. \end{aligned} \quad (\text{XV})$$

Hierin sind:

$$\left. \begin{aligned} k &= 0,36514 (\gamma + 15) \sqrt{\frac{1}{\sigma_b(\gamma + 10)}} \\ k' &= \frac{2,73855}{\gamma} \sqrt{\frac{1}{\sigma_b(\gamma + 10)}}. \end{aligned} \right\} \quad (\text{XVI})$$

Es sind nun für  $\sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$  bis  $\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$  und  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$  die Werte von  $k$  und  $k'$  berechnet und tabellarisch auf Seite 154 zusammengestellt worden. An Hand dieser Tabelle sind bei gegebener Nutzhöhe  $h'$  die zugehörige Betonspannung  $\sigma_b$ ,

sowie das Randspannungsverhältnis  $\gamma$  einerseits, die erforderliche Eiseneinlage  $f_e$  andererseits zu entnehmen. Hierauf kann dann die Ermittlung der Druckarmierung zur Herabminderung der Betonspannung wie oben beschrieben erfolgen (vgl. Beispiel 3 auf Seite 26).

**b)** Die Nulllinie liegt außerhalb der Platte.

Für diesen Fall ist wieder

$$x' = h' \cdot \frac{15}{\gamma' + 15},$$

ferner

$$f_e \cdot \sigma_e = \frac{\sigma_b'}{x'} \left( x' - \frac{d}{2} \right) d \cdot b + f_{e'} \cdot \sigma_{e'}'$$

oder hieraus:

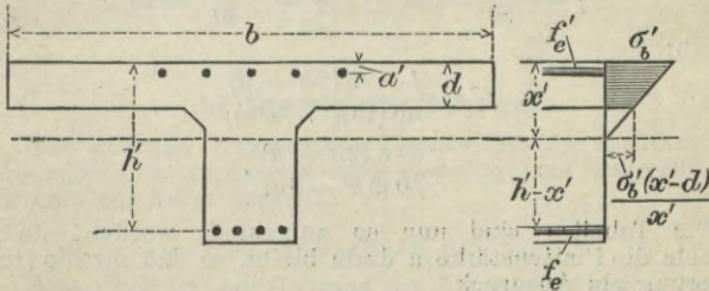
$$f_{e'} = \frac{f_e \cdot \sigma_e - \frac{\sigma_b'}{x'} \left( x' - \frac{d}{2} \right) d \cdot b}{\sigma_{e'}'}$$

Diese Gleichung geht mit

$$\sigma_{e'}' = \frac{\sigma_e (x' - a)}{h' - x}$$

über in:

$$f_{e'} = \frac{\left[ f_e \cdot \sigma_e - \frac{\sigma_b'}{x'} \left( x' - \frac{d}{2} \right) d \cdot b \right] \cdot (h' - x')}{\sigma_e (x' - a)} \\ = \frac{\left[ f_e \cdot \gamma' - \left( x' - \frac{d}{2} \right) \frac{d \cdot b}{x'} \right] \cdot (h' - x')}{\gamma' (x' - a)}. \quad (\text{XVII})$$



In Gleichung (XVII) wird nun der Wert von  $f_e$  aus Gleichung (IVa):

$$f_e = \frac{d \cdot b [\sigma_b' \cdot 15 (2h' - d) - \sigma_e' \cdot d]}{30 \sigma_e' \cdot h'} \\ = \frac{d \cdot b [30h' - (15 + \gamma)d]}{30\gamma \cdot h'}$$

eingeführt. Dieser letztere Wert ist insofern wieder nicht genau, als er den Einfluß der oberen Eiseneinlagen unberücksichtigt läßt; doch ist diese Ungenauigkeit noch von geringerer Bedeutung als oben. Gleichung (XVII) geht nun über in:

$$\begin{aligned}
 f_e' &= \frac{\left\{ \frac{d \cdot b [30 h' - (15 + \gamma) d] \cdot \gamma'}{30 \gamma \cdot h'} - \left( \frac{15 h'}{\gamma' + 15} - \frac{d}{2} \right) \frac{d \cdot b \cdot (\gamma' + 15)}{15 h'} \right\} \cdot \frac{\gamma' \cdot h'}{\gamma' + 15}}{\gamma' \left( \frac{15 h'}{\gamma' + 15} - a \right)} \\
 &= \frac{d \cdot b \cdot \gamma' [30 h' - (15 + \gamma) d]}{30 \gamma} - \left( \frac{15 h'}{\gamma' + 15} - \frac{d}{2} \right) \frac{d \cdot b (\gamma' + 15)}{15} \\
 &= \frac{d \cdot b \left\{ \frac{\gamma' [30 h' - (15 + \gamma) d]}{2 \gamma} - \left[ 15 h' - \frac{d}{2} (\gamma' + 15) \right] \right\}}{15 h' - a (\gamma' + 15)} \\
 &= \frac{d \cdot b \left\{ 30 \gamma' \cdot h' - 15 \gamma' \cdot d - \gamma' \cdot d - 30 \gamma \cdot h' + d \cdot \gamma \cdot \gamma' + 15 d \cdot \gamma \right\}}{30 \gamma [15 h' - a (\gamma' + 15)]} \\
 &= \frac{d \cdot b [30 h' (\gamma' - \gamma) - 15 d (\gamma' - \gamma)]}{30 \gamma [15 h' - a (\gamma' + 15)]} \\
 &= \frac{d \cdot b (\gamma' - \gamma) \cdot (2 h' - d)}{2 \gamma [15 h' - a (\gamma' + 15)]}. \tag{XVIIa}
 \end{aligned}$$

Die Gleichung (XVIIa) geht z. B. für  $\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$   
 $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$ ,  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$ , d. h.

$$\gamma = \frac{1000}{50} = 20 \quad \gamma' = \frac{1000}{40} = 25$$

über in:

$$\begin{aligned}
 f_e' &= \frac{d \cdot b \cdot 5 (2 h' - d)}{40 (15 h' - 40 a)} \\
 &= \frac{d \cdot b (2 h' - d)}{40 (3 h' - 8 a)}.
 \end{aligned}$$

Die Tabellen sind nun so aufgestellt worden, daß als Variable die Plattenstärke  $d$  darin bleibt, so daß für die Druckarmierung ein Ausdruck

$$f_e' = k \cdot d (k_1 - d)$$

erscheint, aus dem  $f_e'$  bei bekanntem  $d$  sehr einfach berechnet werden kann (s. Beispiel 4 auf Seite 27).

## 4. Stützenberechnung.

### a) Zentrische Belastung.

Die Werte  $P$  sind die Resultierenden aus Nutzlast und Eigen-Gewicht. Für eine quadratische Säule von der Seitenlänge  $a$  und dem Eisenquerschnitt  $f_e$  ist:

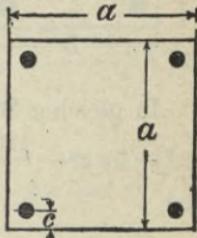
$$P = \sigma_b (a^2 + 15 f_e) \quad (\text{XVIII})$$

$$J = \frac{a^4}{12} + f_e \left( \frac{a}{2} - c \right)^2. \quad (\text{XIX})$$

Hierin wurde  $c$  zu 2–4 cm angenommen. Soll die Stütze auf  $l$  m knicksicher sein, so ist erforderlich:

$$P = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot J}{s \cdot l^2} = \frac{10 \cdot 140\,000 \cdot J}{10 \cdot l^2} \quad \text{oder}$$

$$l = \sqrt{\frac{7 J}{500 P}}, \quad (\text{XX})$$



wo  $P$  in t zu nehmen ist. Werden die Eiseneinlagen in Abständen von  $l'$  cm durch Quereisen verbunden, so erfordert hier die Knick-Sicherheit:

$$f_e \cdot \sigma_e = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot J}{5 l'^2}.$$

Dies geht bei Anwendung von Rund-eisen über in:

$$l'^2 = \frac{10 \cdot 2\,100\,000 \cdot \pi d^4 \cdot 4}{64 \cdot 5 \cdot \pi d^2 \cdot 15 \sigma_b} \quad \text{oder}$$

$$l' = \frac{132,29 d}{\sqrt{\sigma_b}}. \quad (\text{XXI})$$

### b) Exzentrische Belastung.

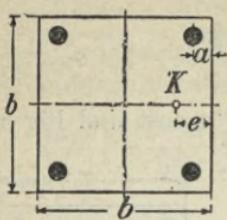
Hier sind vier Grundformeln zu entwickeln, je nachdem 4 oder 8 Eiseneinlagen vorhanden sind und die Last außerhalb oder innerhalb des Kerns angreift.

#### a) Last außerhalb des Kerns.

Dieser Fall ist dem Beispiel des Ministerialerlasses zugrunde gelegt. Aus der dort entwickelten Formel erhalten wir mit  $n=15$ ,  $h=b$ ,  $a=3$  cm

$$\frac{b}{90 f_e} x^3 - \frac{b \cdot e x^2}{30 f_e} - (2e - b)x = 18 + b^2 - (6 + e)b \quad \text{oder}$$

$$x^3 - 3e x^2 - \frac{(2e - b) 90 f_e}{b} x = \frac{[18 + b^2 - (6 + e)b] 90 f_e}{b}. \quad (\text{XXII})$$



Hierin wurde nun nacheinander  $e = \frac{1}{10}b, \frac{2}{10}b, \frac{3}{10}b, \frac{4}{10}b$  gesetzt, so daß man vier Grundgleichungen zwischen  $x, b$  und  $f_e$  erhielt, aus denen die Werte von  $x$  berechnet wurden. Der zulässige Wert von  $P$  wurde dann ermittelt aus

$$P = \sigma_b \left[ \frac{b x}{2} + \frac{15 f_e}{x} (2x - b) \right]. \quad (\text{XXIII})$$

In gleicher Weise wurden für 8 Eiseneinlagen die Formeln  

$$x^3 - 3e x^2 - \frac{120 f_e (2e - b)}{b} x = \frac{15 f_e}{b} [108 + 7b^2 - 4b(9 + 2e)] \quad (\text{XXIIa})$$
und

$$P = \sigma_b \left[ \frac{b x}{2} + \frac{20 f_e}{x} (2x - b) \right] \quad (\text{XXIIIa})$$

ermittelt, wobei  $f_e$  den Querschnitt von 3 Eiseneinlagen bezeichnet.

### b) Last innerhalb des Kerns.

Die Gleichgewichts- und Elastizitätsbedingungen liefern hier:

$$P = \frac{b}{2} [\sigma_{b1} \cdot x - \sigma_{b2} (x - b)] + f_e (\sigma_{e1} + \sigma_{e2}) \quad (\text{XXIV})$$

$$\begin{aligned} \sigma_{b1} : \sigma_{b2} &= x : (x - b) \\ \sigma_{b1} : \sigma_{e1} &= x : n(x - a) \\ \sigma_{b1} : \sigma_{e2} &= x : n(x - b + a), \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad (\text{XXV})$$

mithin

$$P = \frac{b}{2} \left[ \sigma_{b1} \cdot x - \sigma_{b1} \frac{(x - b)^2}{x} \right] +$$

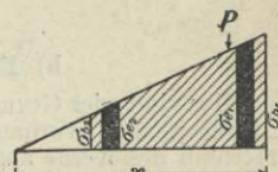
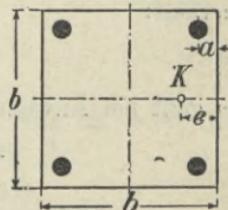
$$f_e \frac{\sigma_{b1}}{x} [n(x - a) + n(x - b + a)]$$

oder nach Umformung:

$$P = \frac{\sigma_{b1}}{x} (2x - b) \left( \frac{b^2}{2} + n f_e \right). \quad (\text{XXIVa})$$

Ferner ist:

$$\begin{aligned} P(x - e) &= b \left[ \frac{\sigma_{b1} \cdot x}{2} - \sigma_{b2} \frac{(x - b)}{2} \right] \frac{2}{3} \frac{(3x^2 - 3bx + b^2)}{(2x - b)} \\ &\quad + f_e [\sigma_{e1}(x - a) + \sigma_{e2}(x - b + a)] \quad (\text{XXVI}) \\ &= b \left[ \frac{\sigma_{b1} \cdot x}{2} - \sigma_{b1} \frac{(x - b)^2}{2x} \right] \frac{2}{3} \frac{(3x^2 - 3bx + b^2)}{(2x - b)} \\ &\quad + f_e \left[ \frac{\sigma_{b1} \cdot n}{x} (x - a)^2 + \frac{\sigma_{b1} \cdot n (x - b + a)^2}{x} \right] \end{aligned}$$



$$P(x-e) = \frac{\sigma_{b1}}{x} \left[ \frac{b^2}{3} (3x^2 - 3bx + b^2) + n \cdot f_e (2x^2 + 2a^2 - 2xb - 2ab + b^2) \right]. \quad (\text{XXVIa})$$

Aus Division von Gleichung (XXVIa) durch (XXIVa) erhält man:

$$x - e =$$

$$\frac{\frac{b^2}{3} (3x^2 - 3bx + b^2) + n f_e (2x^2 + 2a^2 - 2xb - 2ab + b^2)}{(2x - b) \left( \frac{b^2}{2} + n \cdot f_e \right)}. \quad (\text{XXVII})$$

Hieraus erhält man durch Umformung:

$$x = \frac{\frac{b^4}{3} - \frac{e b^3}{2} + n f_e b^2 - (2a + e) n f_e \cdot b + 2 n f_e a^2}{\frac{b^3}{2} - e b^2 + n f_e b - 2 n \cdot e \cdot f_e}.$$

Dies geht mit  $n = 15$  und  $a = 3$  cm über in:

$$x = \frac{\frac{b^4}{3} - \frac{e b^3}{2} + 15 f_e b^2 - 15(6+e) f_e b + 270 f_e}{\frac{b^3}{2} - e b^2 + 15 f_e b - 30 e f_e}. \quad (\text{XXVIIa})$$

Durch Einsetzen von  $e = \frac{1}{10}, \frac{2}{10}, \frac{3}{10}, \frac{4}{10} b$  ergaben sich hieraus wieder vier Grundgleichungen zur Berechnung von  $x$  für die gegebenen Werte von  $b$  und  $f_e$ . Die zulässige Kraft  $P$  findet sich dann wieder aus Gleichung (XXIVa).

Die in ähnlicher Weise für 8 Eiseneinlagen entwickelten Formeln lauten:

$$x = \frac{2b^4 - 3b^3 \cdot e + 15f_e [7b^2 - 4b(9+2e) + 108]}{3b^3 - 6b^2 \cdot e + 120f_e(b-2e)} \quad (\text{XXVIIb})$$

$$P = \frac{\sigma_{b1}}{x} (2x - b) \left( \frac{b^2}{2} + 20f_e \right). \quad (\text{XXIVb})$$

Es sei noch bemerkt, daß — wie es sein muß — die Gleichungen (XXII) bez. (XXIIa) für  $x = b$  mit den Gleichungen (XXVIIa) bez. (XXVIIb) identisch werden, und daß für  $e = \frac{b}{2}$  in Gleichung (XXVIIa) bez. (XXVIIb)  $x = \infty$  wird, mithin die Gleichung für  $P$  mit der für den zentrischen Druck entwickelten identisch wird.

In die Tabellen ist der praktisch besser verwendbare Abstand  $e$  der Kraft  $P$  vom Mittelpunkte und nicht vom Rande der Stütze eingeführt.

## Beispiele zum Gebrauch der Tabellen.

**Beispiel 1:** Eine kontinuierliche Deckenplatte von 3,00 m Spannweite soll für ein Fabrikgebäude mit 500 kg/qm Nutzlast dimensioniert werden. Der zur Verwendung kommende Beton hat eine Druckfestigkeit von 210 kg/qcm, seine Beanspruchung darf also  $\frac{210}{6} = 35$  kg/qcm nicht überschreiten. Die Tabelle auf Seite 47 liefert:

$$\begin{aligned}h &= 16 \text{ cm} \\f_e &= 8,73 \text{ cm}^2 \\x &= 4,98 \text{ cm.}\end{aligned}$$

Kontrolle:	Nutzlast . . . . .	500 kg/qm
	50 vH. Zuschlag . . . . .	250 "
	4 cm Estrich . . . . .	80 "
	Putz . . . . .	20 "
	Eigengewicht $0,16 \cdot 2400 = 384$	"
		1234 kg/qm.

$$M = \frac{1234 \cdot 3,0^2 \cdot 100}{10} = 111\,060 \text{ kgcm}$$

$$h = 16 \text{ cm} \quad h' = 14,5 \text{ cm} \quad f_e = 8,73 \text{ cm}^2$$

$$x = \frac{15 \cdot 8,73}{100} \left( -1 + \sqrt{1 + \frac{2 \cdot 100 \cdot 14,5}{15 \cdot 8,73}} \right) = 4,98 \text{ cm}$$

$$h' - \frac{x}{3} = 12,84 \text{ cm}$$

$$\sigma_b = \frac{2 \cdot 111\,060}{100 \cdot 4,98 \cdot 12,84} = 34,7 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = \frac{111\,060}{8,73 \cdot 12,84} = 990 \text{ kg/qcm.}$$

**Beispiel 2:** Ein Unterzug von 6,50 m Spannweite und 6,70 m Stützweite liegt zwischen zwei 12 cm starken Deckenplatten von 2,50 m Spannweite. Die Nutzlast ist dieselbe wie bei Beispiel 1. Der Unterzug soll möglichst wirtschaftlich dimensioniert werden, jedoch mit der Einschränkung, daß seine Höhe

allerhöchstens 60 cm beträgt. Die von der Deckenplatte auf den Unterzug übertragene Last ermittelt sich wie folgt:

Nutzlast . . . . .	500 kg/qm
50 vH. Zuschlag . . . . .	250 "
4 cm Estrich . . . . .	80 "
Putz . . . . .	20 "
Eigengewicht der Platte $0,12 \cdot 2400 =$	288 "
	1138 kg/qm

$$p = 1138 \cdot 2,5 = 2850 \text{ kg/m.}$$

Soll der Unterzug möglichst wirtschaftlich ausgebildet werden, so ist mit der Höhe bis an das äußerst zugelassene Maß heranzugehen. Nun ergeben die Tabellen auf Seite 129

für  $p = 2500 \text{ kg/m:}$

$$\text{"} l = 5,95 \text{ m} \quad h' = 45 \text{ cm}$$

$$\text{"} l = 7,04 \text{ "} \quad h' = 50 \text{ "}$$

$$\text{also "} l = 6,70 \text{ m} \quad h' = \frac{5 \cdot 0,75}{1,09} + 45 = 48,4 \text{ cm}$$

für  $p = 3000 \text{ kg/m:}$

$$\text{"} l = 6,00 \text{ m} \quad h' = 50 \text{ cm}$$

$$\text{"} l = 7,01 \text{ "} \quad h' = 55 \text{ "}$$

$$\text{also "} l = 6,70 \text{ "} \quad h' = \frac{5 \cdot 0,70}{1,01} + 50 = 53,5 \text{ cm.}$$

Also für  $p = 2850 \text{ kg/m:}$

$$h' = \frac{5,1 \cdot 350}{500} + 48,4 = 52 \text{ cm.}$$

Die Eiseneinlage ergibt sich zu:

$$f_e = \frac{670 \cdot 30}{10 \cdot 52} = 38,6 \text{ cm}^2.$$

Ferner ergeben die Tabellen:

$$b_1 = 30 \text{ cm}$$

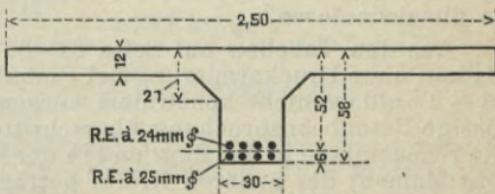
$$d_1 = 21 \text{ cm.}$$

Der Unterzug wird demnach wie neben-gezeichnet ausgebildet.

Kontrolle: ☐

Last von der Deckenplatte:  $1138 \cdot 2,5 = 2850 \text{ kg/m}$   
 Gewicht des Unterzugs:  $(0,46 \cdot 0,30 + 0,13 \cdot 0,13) 2400 =$

$$\underline{\underline{3240 \text{ kg/m}}}$$



$$Q = 3240 \cdot 6,5 = 21\,060 \text{ kg}$$

$$M = \frac{21\,060 \cdot 670}{8} = 1\,764\,000 \text{ kgcm}$$

$$h = 58 \text{ cm} \quad h' = 52 \text{ cm}$$

$$b = \frac{670}{3} = 223 \text{ cm} \quad d = 12 \text{ cm} \quad f_e = 37,7 \text{ cm}^2$$

$$x = \frac{2 \cdot 15 \cdot 37,7 \cdot 52 + 12^2 \cdot 223}{2(15 \cdot 37,7 + 12 \cdot 223)} = 14 \text{ cm}$$

$$y = 14 - \frac{12}{2} + \frac{12^2}{6(2 \cdot 14 - 12)} = 9,5 \text{ cm}$$

$$z = h' - x + y = 47,5 \text{ cm}$$

$$h' - x = 38 \text{ cm}$$

$$\sigma_e = \frac{1\,764\,000}{37,7 \cdot 47,5} = 986 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_b = \frac{986 \cdot 14}{15 \cdot 38} = 24,2 \text{ kg/qcm.}$$

Größte Scherspannung:

$$\tau = \frac{21\,060}{2 \cdot 30 \cdot 47,5} = 7,4 \text{ kg/qcm}$$

$$\tau_1 = \frac{21\,060 \cdot 193}{2 \cdot 2 \cdot 223 \cdot 21 \cdot 47,5} = 4,57 \text{ kg/qcm.}$$

Der die Spannung 4,5 kg/qcm überschreitende Teil von  $\tau$  ist durch Abbiegen der Eiseneinlagen bzw. durch eingelegte Scherbügel aufzunehmen.

**Beispiel 3:** Ein Unterzug von 5,7 m Freilänge und 6,0 m Stützweite wird durch eine Nutzlast von 6560 kg/m beansprucht. Die zur Verfügung stehende Konstruktionshöhe beträgt 46 cm, die Betonbeanspruchung darf 40 kg/qcm nicht überschreiten. Die anschließende Deckenplatte ist 16 cm stark. Wie ist der Balken zu dimensionieren?

Aus den Tabellen auf Seite 84—85 ist ersichtlich, daß der Balken ohne Druckarmierung bei Einhaltung einer Nutzhöhe von  $46 - 6 = 40$  cm nicht konstruiert werden kann, ohne daß die zulässige Betonbeanspruchung überschritten wird. Es ist demnach die Eiseneinlage in der Zug- und in der Druckzone zu bestimmen. Das Moment der äußeren Kräfte beträgt:

$$M = (6560 + 320) 5,7 \cdot \frac{600}{8} = 2\,940\,000 \text{ kgcm.}$$

Die nutzbare Breite der Deckenplatte ist

$$b = \frac{600}{3} = 200 \text{ cm.}$$

Nun ist:  $\sqrt{M} = 1715 \quad \sqrt{b} = 14,14$ .

Die Tabelle auf Seite 154 liefert nun:

$$k = k' \sqrt{\frac{b}{M}} = \frac{40 \cdot 14,14}{1715} = 0,330.$$

Dies entspricht einer Betonspannung im Balken ohne Druckarmierung von  $\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$ . Der zugehörige Eisenquerschnitt ergibt sich zu:

$$f_e = k' \cdot \sqrt{M \cdot b} = 0,00354 \cdot 1715 \cdot 14,14 = 85,8 \text{ qcm.}$$

Das Randspannungsverhältnis beträgt:

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{1000}{50} = 20$$

während das Randspannungsverhältnis im Balken mit Druckarmierung

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_{b'}} = \frac{1000}{40} = 25$$

betragen soll. Die erforderliche Druckarmierung beträgt nach der Tabelle auf Seite 167

$$f_e' = 49,5 \text{ cm}^2.$$

Kontrolle: Nach Gleichung 17 des Ministerialerlasses wird

$$x = - \frac{14 \cdot 49,5 + 15 \cdot 85,8}{200}$$

$$+ \sqrt{\left( \frac{14 \cdot 49,5 + 15 \cdot 85,8}{200} \right)^2 + \frac{2}{200} (14 \cdot 49,5 \cdot 2 + 15 \cdot 85,8 \cdot 40)}$$

$$x = - 9,9 + \sqrt{98,01 + 528,66} = 15,13 \text{ cm.}$$

Ferner wird nach Gleichung 19:

$$\sigma_{b'} = \frac{2940000}{\frac{200 \cdot 15,13}{2} \cdot 34,96 + 14 \cdot 49,5 \cdot \frac{13,13}{15,13} \cdot 38}$$

$$= \frac{2940000}{52894 + 22853} = 38,8 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = \frac{38,8 \cdot 15 \cdot (40 - 15,13)}{15,13} = 960 \text{ kg/qcm.}$$

**Beispiel 4:** Ein Plattenbalken von 7,0 m Stützweite wird mit  $p = 5500 \text{ kg/m}$  belastet. Die anschließende Deckenplatte ist 14 cm stark. Wie ist der Balken zu dimensionieren, wenn die Betonspannung nicht mehr als 30 kg/qcm betragen, außerdem die Konstruktionshöhe das Maß von 56 cm nicht überschreiten soll?

Die Tabelle auf Seite 82 liefert für

$$p = 5500 \text{ kg/m} \quad \text{und} \quad l = 7,0 \text{ m:}$$

$$h' = 50 \text{ cm} \quad f_e = 82,5 \text{ cm}^2.$$

Die Betonspannung beträgt hierbei jedoch 40 kg/qcm, so daß zu ihrer Herabminderung das Einbauen einer Druckarmierung erforderlich wird. Für  $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$  und  $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$ , d. h.  $\gamma' = \frac{100}{3}$  ist:

$$x = \frac{15 h'}{\frac{100}{3} + 15} = \frac{9}{29} h'.$$

Mit  $h' = 50 \text{ cm}$  wird  $x = \frac{9}{29} \cdot 50 = 15,5 \text{ cm}$ . Die Nulllinie fällt

also aus der Platte heraus, und ist daher, da  $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{1000}{40} = 25$  ist, die Tabelle auf Seite 197 anzuwenden. Diese liefert als Druckarmierung:

$$\text{für } b = 220 \text{ cm} \quad f_{e'} = 0,0561 \cdot 14 \cdot 86 = 67,5 \text{ cm}^2$$

$$\text{„ } b = 240 \text{ „} \quad f_{e'} = 0,0612 \cdot 14 \cdot 86 = 73,7 \text{ „}$$

$$\text{also } \text{„ } b = \frac{700}{3} = 233 \text{ cm} \quad f_{e'} = \frac{6,2 \cdot 13}{20} + 67,5 = 71,5 \text{ „}$$

Kontrolle: Das Eigengewicht des Balkens beträgt:

$$0,52 \cdot 0,42 \cdot 2400 = 520 \text{ kg/m.}$$

Dann wird das Moment der äußeren Kräfte:

$$M = \frac{(5500 + 520) \cdot 7,0^2 \cdot 100}{8} = 3685000 \text{ kgcm.}$$

Der Abstand der Nulllinie von Oberkante Deckenplatte beträgt:

$$x = \frac{2 \cdot 15 (82,5 \cdot 50 + 71,5 \cdot 2) + 14^2 \cdot 233}{2 [15 (82,5 + 71,5) + 14 \cdot 233]} = 15,6 \text{ cm.}$$

Ferner wird:

$$y = 15,6 - \frac{14}{2} + \frac{14^2}{6 (2 \cdot 15,6 - 14)} = 10,5 \text{ cm.}$$

Demnach ist:

$$\sigma_e = \frac{3685000}{82,5 (50 - 15,6 + 10,5)} = 998 \text{ kg/qcm}$$

und  $\sigma_b' = \frac{998 \cdot 15,6}{15 (50 - 15,6)} = 30,2 \text{ kg/qcm.}$

**Beispiel 5:** Eine Stütze von 4 m Länge wird zentrisch mit einer Kraft von 90000 kg belastet. Der zur Verwendung gelangende Beton besitzt eine Druckfestigkeit von 200 kg/qcm, die zulässige Beanspruchung beträgt demnach 20 kg/qcm. Welche Eiseneinlage muß die Stütze erhalten, wenn ihr Querschnitt nicht größer als 60 cm im Quadrat werden soll?

Die Gesamtlast, die die Stütze aufzunehmen hat, beträgt:

$$P = 90000 + 864 \cdot 4 = 93456 \text{ kg.}$$

Die Tabelle auf Seite 208 liefert hierfür als Armierung einer quadratischen Stütze von 60 cm Seitenlänge 8 Rundeisen von 34 mm Durchmesser mit einem Querschnitt von 72,6 qcm. Die Rundeisen sind mindestens alle 100 cm gegen Knicken zu sichern.

Kontrolle. Es ist:

$$\sigma_b = \frac{93\,456}{3600 + 15 \cdot 72,6} = 19,9 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 15 \cdot 19,9 = 298,5 \text{ kg/qcm.}$$

Folglich wird die theoretische Knicklänge der Eisenstäbe

$$l = 3,4 \sqrt{\frac{10 \cdot 2 \cdot 100\,000}{80 \cdot 298,5}} = \frac{3,4 \cdot 4582,6}{154,5} = 100,8 \text{ cm.}$$

Die Abstände der Quereisen sind jedoch tatsächlich tunlichst nicht größer als 60 cm zu wählen.

**Beispiel 6:** Eine Stütze werde durch eine Kraft von 30 000 kg im Abstande von 9 cm vom Mittelpunkt entfernt belastet. Wie ist dieselbe zu dimensionieren, wenn der Beton mit 25 kg/qcm beansprucht werden darf?

Die Tabelle auf Seite 220 liefert einen Querschnitt von 45 · 45 cm mit 4 Eiseneinlagen von 28 mm Durchmesser und  $f_e = 24,63 \text{ cm}^2$ .

Kontrolle: Mit den Bezeichnungen des Beispiels aus dem Ministerialerlaß wird hier:

$$\begin{aligned} \frac{b}{6nf_e} x^3 - \frac{b \cdot e}{2n \cdot f_e} x^2 - (2e - h)x &= 2a^2 + h^2 - (2a + e)h \\ \frac{45}{6 \cdot 15 \cdot 12,31} x^3 - \frac{45 \cdot 13,5}{2 \cdot 15 \cdot 12,31} x^2 - (27 - 45)x &= 18 + 2025 - (6 + 13,5)45. \\ 0,0406x^3 - 1,645x^2 + 18x &= 1165,5. \end{aligned}$$

Dies gibt mit  $x = 44,9 \text{ cm}$

$$\underbrace{3675,065 - 3316,336 + 808,2}_{1166,9} = 1165,5$$

was hinreichend genau ist. Dann haben wir:

$$\begin{aligned} P &= \sigma_b \left[ \frac{bx}{2} + \frac{nf_e}{x} (2x - h) \right] \\ 30\,000 &= \sigma_b \left[ \frac{45 \cdot 44,9}{2} + \frac{15 \cdot 12,31}{44,9} (89,8 - 45) \right] \\ &= \sigma_b (1010,25 + 4,112 \cdot 44,8) \\ \sigma_b &= \frac{30\,000}{1010,25 + 184,22} = \frac{30\,000}{1194,47} = 25,1 \text{ kg/qcm.} \end{aligned}$$

**Beispiel 7:** Ein durchgehender Plattenbalken auf vier Stützen von 6 m Feldweite habe eine Kappe von 2,50 m aufzunehmen. Die Nutzlast betrage 500 kg/qm, das Gewicht des Fußbodens 70 kg/qm, die Stärke der Deckenplatte sei 12 cm. Der Balken ist unter der Bedingung zu dimensionieren, daß die Betonspannung nicht mehr als 30 kg/qcm beträgt, ferner die Konstruktionshöhe möglichst gering wird, ausgenommen über den Stützen, wo sie bis 62 cm betragen darf.

Es beträgt die Nutzlast für 1 lfd. m Balken:

$$p = 500 \cdot 2,5 = 1250 \text{ kg/m}$$

das Eigengewicht (jedoch ohne das Gewicht der Rippe):

$$g = (0,12 \cdot 2400 + 70) 2,5 = \text{rd. } 900 \text{ kg/m.}$$

Maßgebend für die Höhe des Balkens ist das größte positive Moment bei 0,4 l der Außenöffnung. Dieses beträgt:

$$\max M = (0,08 \cdot 900 + 0,10 \cdot 1250) 6^2 \cdot 100 = 709\,200 \text{ kgcm.}$$

Hieraus ergibt sich der Belastungsgleichwert:

$$p_1 = \frac{8 \cdot 709\,200}{6,0^2 \cdot 100} = 1576 \text{ kg/m.}$$

Die Tabelle auf Seite 114 liefert nun für  $\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$  und  $d = 12 \text{ cm}$ :

für  $p = 1500 \text{ kg/m}$ :

$$\text{für } l = 6,0 \text{ m} \quad h' = 30 \text{ cm}$$

für  $p = 2000 \text{ kg/m}$ :

$$\text{für } l = 4,62 \text{ m} \quad h' = 30 \text{ cm}$$

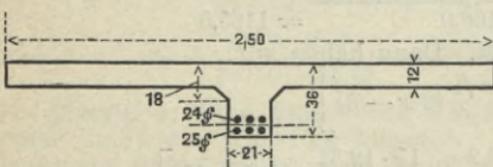
$$\text{, } l = 6,20 \text{ , } \quad h' = 35 \text{ , }$$

$$\text{also , } l = 6,00 \text{ , } \quad h' = \frac{5 \cdot 1,38}{1,58} + 30 = 34,4 \text{ cm}$$

also für  $p = 1576 \text{ kg/m}$ :

$$h' = \frac{4,4 \cdot 76}{500} + 30 = 30,7 \text{ cm}$$

$$f_e = \frac{9 \cdot 600 \cdot 30,7}{5800} = 28,6 \text{ cm}^2$$



$$b_1 = 21 \text{ cm.}$$

$$d_1 = 18 \text{ cm}$$

Der Balken wird wie nebenstehend ausgebildet, wobei  $h = 36 \text{ cm}$  wird.

Kontrolle: Das Eigengewicht einschl. des Balkens beträgt:

$$g = (0,12 \cdot 2400 + 70) \cdot 2,50 + 0,24 \cdot 0,21 \cdot 2400 = 1020 \text{ kg/m,}$$

dann wird:

$$\max M = (0,08 \cdot 1020 + 0,10 \cdot 1250) 6,0^2 \cdot 100 = 743\,800 \text{ kgcm.}$$

Es wird ferner:

$$x = \frac{15 \cdot 28,3}{200} \left( -1 + \sqrt{1 + \frac{2 \cdot 200 \cdot 30,5}{15 \cdot 28,3}} \right) = 9,44 \text{ cm}$$

$$h' - \frac{x}{3} = 27,35 \text{ cm}$$

$$\sigma_b = \frac{2 \cdot 743\,800}{200 \cdot 9,44 \cdot 27,35} = 28,9 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = \frac{743\,800}{28,3 \cdot 27,35} = 965 \text{ kg/qcm.}$$

Das Moment über der Mittelstütze ergibt sich zu:

$$\min M = -(0,10 \cdot 1020 + 0,11667 \cdot 1250) 6,0^2 \cdot 100 = -892\,200 \text{ kgcm.}$$

Nun ist nach der Tabelle auf Seite 154:

$$h' = k \sqrt{\frac{M}{b}} \quad \text{oder} \quad k = h' \sqrt{\frac{b}{M}}.$$

Hierin ist:

$$\sqrt{M} = 944,5 \quad \sqrt{b} = \sqrt{21} = 4,58 \quad h' = 56.$$

Also wird:

$$k = \frac{56 \cdot 4,58}{944,5} = 0,272.$$

Nach derselben Tabelle ist daher die Betonspannung im Balken ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b = 65 \text{ kg/qcm} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{13}.$$

Der erforderliche Zugquerschnitt ist:

$$f_e = h' \cdot \sqrt{M \cdot b} = 0,004386 \cdot 944,5 \cdot 4,58 = 18,9 \text{ cm}^2.$$

Der zur Herabminderung der Betonspannung auf  $\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$  erforderlich werdende Querschnitt der Druckarmierung wird aus der Tabelle auf Seite 160 entnommen. Diese liefert:

für  $h' = 55 \text{ cm}$  und  $b = 100 \text{ cm}$ :  $f_e' = 158 \text{ cm}^2$

„  $h' = 60$  „ „  $b = 100$  „ :  $f_e' = 170,5$  „

also „  $h' = 56$  „ „  $b = 100$  „ :  $f_e' = \frac{12,5}{5} + 158 = 160,4 \text{ cm}^2$ ,

mithin für  $b = 21 \text{ cm}$ :  $f_e' = \frac{160,4 \cdot 21}{100} = 33,7 \text{ cm}^2$ .

$$\text{Kontrolle: } x = -\frac{15(18,9 + 33,7)}{21}$$

$$+ \sqrt{\left(\frac{15(18,9 + 33,7)}{21}\right)^2 + \frac{2 \cdot 15}{21} (33,7 \cdot 2 + 18,9 \cdot 56)}$$

$$= -37,6 + \sqrt{37,6^2 + 1608} = 17,3 \text{ cm}$$

$$\sigma_b = \frac{892\,200}{\frac{21 \cdot 17,3}{2} \cdot 50,2 + 15 \cdot 33,7 \cdot \frac{15,3}{17,3} \cdot 54}$$

$$= \frac{892\,200}{9120 + 24\,130} = 26,8 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = \frac{26,8 \cdot 15 \cdot 38,7}{17,3} = 900 \text{ kg/qcm.}$$

Die verhältnismäßig große Differenz zwischen diesen errechneten Werten und den zulässigen Beanspruchungen röhrt daher, daß die zur Berechnung der Druckarmierung benutzte Formel, wie eingangs erwähnt, nur näherungsweise richtig ist, insofern bei Bestimmung des Zugquerschnitts  $f_e$  der Einfluß der Druckarmierung vernachlässigt wurde. Dieser Einfluß ist, wie die Beispiele 3 und 4 zeigen, bei Plattenbalken, wo ein großer Betonquerschnitt vorhanden ist, tatsächlich äußerst gering. Handelt es sich dagegen, wie im vorliegenden Beispiel, um einen rechteckigen Balken mit nur kleinem Betonquerschnitt und großem Eisenquerschnitt der Druckarmierung, so kann die Un- genauigkeit bis etwa 10 v.H. betragen. Aber auch hier kommt diese Differenz der Sicherheit der Konstruktion zugute.

Das größte positive Moment in der Mittelloffnung wird:

$$\max M = (0,025 \cdot 1020 + 0,075 \cdot 1250) 6,0^2 \cdot 100 = 429\,300 \text{ kgcm.}$$

Der hier erforderlich werdende Eisenquerschnitt kann gleichfalls aus der Tabelle auf Seite 154 ermittelt werden. Es ist nämlich:

$$\sqrt{M} = 654,4 \quad \sqrt{b} = \sqrt{200} = 14,14 \quad h' = 30,5.$$

$$\text{Also wird: } k = \frac{30,5 \cdot 14,14}{654,4} = 0,66.$$

Nach der Tabelle ist

$$\text{für } k = 0,568 \quad \sigma_b = 25 \text{ kg/qcm} \quad k' = 0,001935$$

$$\text{„ } k = 0,6855 \quad \sigma_b = 20 \quad \text{„} \quad k' = 0,00158.$$

Also wird für  $k = 0,66$ :

$$\sigma_b = 25 - \frac{0,092}{0,1175} \cdot 5 = 21,1 \text{ kg/qcm}$$

$$\text{und } k' = 0,001935 - \frac{0,092}{0,1175} \cdot 0,000355 = 0,001657.$$

Demnach wird:  $f_e = 0,001657 \cdot 654,4 \cdot 14,14 = 15,34 \text{ cm}^2$ .

Kontrolle:

$$x = \frac{15 \cdot 15,34}{200} \left( -1 + \sqrt{1 + \frac{2 \cdot 200 \cdot 30,5}{15 \cdot 15,34}} \right) = 7,3 \text{ cm}$$

$$\sigma_b = \frac{2 \cdot 429\,300}{200 \cdot 7,3 \cdot 28,1} = 20,9 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = \frac{429\,300}{15,34 \cdot 28,1} = 994 \text{ kg/qcm.}$$

Natürlich lassen sich dieselben Abmessungen auch aus der Tabelle auf Seite 140 für  $\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$  und  $d = 12 \text{ cm}$  entnehmen.

Das größte negative Moment in der Mittelöffnung wird:

$$\min M = (0,025 \cdot 1020 - 0,05 \cdot 1250) \cdot 6,0^2 \cdot 100 = - 133\,200 \text{ kgcm.}$$

$$\text{Es ist: } \sqrt{M} = 365 \quad \sqrt{b} = \sqrt{21} = 4,58 \quad h' = 30,5.$$

$$\text{Also wird: } k = \frac{30,5 \cdot 4,58}{365} = 0,383.$$

Dies entspricht nach der Tabelle auf Seite 154 ungefähr einer Betonspannung von 40 kg/qcm. Der erforderliche Zugquerschnitt wird:

$$f_e = 0,00293 \cdot 365 \cdot 4,58 = 4,9 \text{ cm}^2.$$

Der zur Herabminderung der Betonspannung auf  $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$  erforderliche Eisenquerschnitt ermittelt sich aus der Tabelle auf Seite 174:

$$\text{für } b = 100 \text{ cm zu } f_e' = 24,2 \text{ cm}^2$$

$$\text{also } " \quad b = 21 \quad " \quad " \quad f_e' = \frac{24,2}{100} \cdot 21 = 5,1 \text{ cm}^2.$$

Kontrolle:

$$x = - \frac{15(4,9 + 5,1)}{21}$$

$$+ \sqrt{\left( \frac{15(4,9 + 5,1)}{21} \right)^2 + \frac{2 \cdot 15}{21} (5,1 \cdot 2 + 4,9 \cdot 30,5)}$$

$$= - 7,15 + \sqrt{7,15^2 + 228,07} = 9,55 \text{ cm}$$

$$\sigma_b = \frac{\frac{21 \cdot 955}{2} \cdot 27,32 + 15 \cdot 5,1 \cdot \frac{7,55}{9,55} \cdot 28,5}{133\,200}$$

$$= \frac{133\,200}{2740 + 1722} = 29,8 \text{ kg/qcm}$$

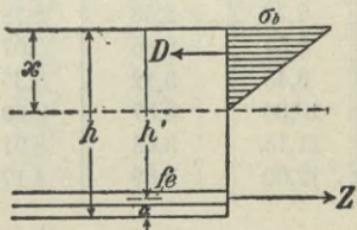
$$\sigma_e = \frac{29,8 \cdot 15 \cdot 20,95}{9,55} = 980 \text{ kg/qcm.}$$

Die Differenz zwischen diesen auf Grund der Näherungsformel ermittelten Werten und den zulässigen Beanspruchungen ist also hier sehr gering.



# I.

## Tabellen für Deckenplatten.



Nutzlast  $p$  in kg/qm.

$p_1$  = Gewicht des Fußbodens und Deckenputzes in kg/qm.

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 50 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} & f_e &= 1,0714 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{3}{7} h' & l &= \frac{8,572 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	6,97	2,78	0,97	1,05	1,16	1,32
10	9,1	3,64	1,26	1,37	1,51	1,70
12	11,3	4,50	1,55	1,68	1,84	2,07
14	12,9	5,15	1,75	1,90	2,08	2,34
16	15,0	6,00	2,03	2,19	2,41	2,69
18	17,2	6,86	2,31	2,48	2,73	3,04
20	19,3	7,72	2,58	2,78	3,04	3,38
22	21,4	8,57	2,85	3,07	3,34	3,72
24	23,6	9,43	3,12	3,35	3,65	4,05
26	25,7	10,30	3,37	3,63	3,94	4,36
28	27,8	11,15	3,63	3,91	4,23	4,68
30	30,0	12,00	3,89	4,17	4,52	4,99

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 45 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} & f_e &= 0,9067 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{27}{67} h' & l &= \frac{7,924 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	5,89	2,62	0,89	0,98	1,07	1,22
10	7,71	3,42	1,16	1,26	1,40	1,57
12	9,52	4,23	1,43	1,55	1,70	1,91
14	11,33	5,04	1,69	1,83	2,01	2,25
16	12,69	5,65	1,88	2,02	2,23	2,48
18	14,51	6,45	2,14	2,30	2,53	2,81
20	16,32	7,25	2,38	2,57	2,81	3,13
22	18,13	8,06	2,63	2,84	3,09	3,44
24	19,95	8,87	2,88	3,10	3,37	3,74
26	21,76	9,67	3,12	3,35	3,64	4,04
28	23,57	10,48	3,36	3,60	3,92	4,33
30	25,39	11,29	3,60	3,85	4,18	4,61

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$h' = h - 1,5 \text{ cm}$  bis  $h = 13 \text{ cm}$   $p_1 = 70 \text{ kg/qm}$  für  $p \leqq 500 \text{ kg/qm}$   
 $h' = h - 2,0 \text{ "}$  für  $h > 13 \text{ "}$   $p_1 = 100 \text{ "}$   $p > 500 \text{ "}$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,44	1,55	1,72	1,86	2,01	2,17	2,46
1,86	1,99	2,21	2,37	2,56	2,74	3,08
2,26	2,42	2,68	2,87	3,07	3,28	3,65
2,55	2,72	3,00	3,20	3,43	3,64	4,03
2,93	3,12	3,42	3,65	3,90	4,11	4,52
3,29	3,50	3,82	4,07	4,33	4,56	5,00
3,65	3,87	4,23	4,50	4,76	5,00	5,45
4,00	4,25	4,62	4,90	5,17	5,42	5,89
4,36	4,62	4,99	5,29	5,57	5,84	
4,70	4,97	5,37	5,67			
5,04	5,30	5,72				
5,34	5,61					

$h' = h - 1,5 \text{ cm}$  bis  $h = 15 \text{ cm}$   $p_1 = 70 \text{ kg/qm}$  für  $p \leqq 500 \text{ kg/qm}$   
 $h' = h - 2,0 \text{ "}$  für  $h > 15 \text{ "}$   $p_1 = 100 \text{ "}$   $p > 500 \text{ "}$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,33	1,43	1,59	1,72	1,86	2,00	2,28
1,72	1,84	2,05	2,19	2,37	2,53	2,85
2,09	2,24	2,48	2,65	2,84	3,04	3,37
2,45	2,62	2,88	3,08	3,29	3,50	3,87
2,71	2,88	3,17	3,37	3,60	3,80	4,18
3,04	3,24	3,54	3,76	4,00	4,22	4,62
3,37	3,58	3,91	4,16	4,40	4,63	5,04
3,70	3,93	4,27	4,53	4,78	5,01	5,44
4,02	4,27	4,62	4,89	5,15	5,40	5,84
4,35	4,60	4,97	5,25	5,50	5,75	
4,65	4,90	5,28	5,56			
4,94	5,19	5,57				

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm} \quad M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} \quad f_e = 0,75 h'$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "} \quad x = \frac{3}{8} h' \quad l = \frac{7,246 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	2500	2000	1500
			Stütz			
8	4,88	2,44	0,82	0,90	0,98	1,11
10	6,38	3,19	1,06	1,16	1,27	1,44
12	7,88	3,93	1,30	1,42	1,56	1,75
14	9,38	4,68	1,54	1,67	1,84	2,05
16	10,88	5,43	1,78	1,92	2,11	2,35
18	12,38	6,18	2,01	2,17	2,38	2,65
20	13,50	6,75	2,18	2,35	2,56	2,86
22	15,0	7,50	2,41	2,59	2,82	3,14
24	16,5	8,24	2,63	2,83	3,08	3,42
26	18,0	9,00	2,85	3,07	3,34	3,69
28	19,5	9,74	3,07	3,31	3,59	3,95
30	21,0	10,50	3,28	3,52	3,82	4,21

$$\sigma_b = 35 \text{ kg/qcm} \quad M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} \quad f_e = 0,6024 h'$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "} \quad x = \frac{21}{61} h' \quad l = \frac{6,532 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	2500	2000	1500
			Stütz			
8	3,92	2,23		0,81	0,88	1,00
10	5,12	2,92	0,96	1,05	1,14	1,30
12	6,33	3,61	1,17	1,28	1,41	1,58
14	7,53	4,29	1,39	1,50	1,66	1,85
16	8,73	4,98	1,61	1,73	1,91	2,12
18	9,94	5,67	1,82	1,96	2,15	2,39
20	11,14	6,35	2,02	2,18	2,38	2,65
22	12,35	7,04	2,22	2,39	2,61	2,90
24	13,25	7,57	2,37	2,55	2,78	3,08
26	14,46	8,25	2,57	2,77	3,01	3,32
28	15,66	8,94	2,77	2,98	3,24	3,56
30	16,87	9,63	2,96	3,17	3,45	3,79

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 18 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 18 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " " " } p > 500 \text{ " " "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,21	1,31	1,45	1,57	1,70	1,83	2,08
1,57	1,68	1,87	2,00	2,16	2,31	2,60
1,91	2,04	2,27	2,42	2,59	2,77	3,08
2,24	2,39	2,63	2,82	3,00	3,20	3,54
2,56	2,73	2,99	3,19	3,40	3,60	3,96
2,87	3,05	3,34	3,55	3,78	3,98	4,38
3,08	3,27	3,57	3,79	4,03	4,22	4,61
3,39	3,59	3,89	4,13	4,37	4,57	4,96
3,69	3,90	4,21	4,46	4,70	4,92	5,31
3,97	4,19	4,53	4,79	5,03	5,25	5,66
4,25	4,47	4,83	5,09	5,36	5,58	5,99
4,51	4,74	5,11	5,38	5,65	5,86	6,28

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 22 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 22 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " " " } p > 500 \text{ " " "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,09	1,18	1,30	1,41	1,53	1,65	1,88
1,42	1,52	1,68	1,80	1,95	2,08	2,34
1,72	1,84	2,05	2,18	2,34	2,50	2,78
2,02	2,15	2,37	2,54	2,71	2,89	3,19
2,31	2,46	2,69	2,88	3,06	3,25	3,57
2,59	2,75	3,01	3,20	3,41	3,59	3,95
2,87	3,04	3,31	3,53	3,74	3,93	4,27
3,13	3,32	3,61	3,83	4,04	4,23	4,60
3,33	3,52	3,80	4,02	4,24	4,44	4,79
3,58	3,78	4,08	4,32	4,53	4,73	5,10
3,83	4,03	4,35	4,59	4,84	5,03	5,40
4,06	4,27	4,61	4,85	5,10	5,29	5,65

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} \quad f_e = 0,4655 h'$$

$$x = \frac{9}{29} h' \quad l = \frac{5,778 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	3,03	2,02			0,78	0,88	
10	3,96	2,64	0,85	0,93	1,01	1,15	
12	4,89	3,26	1,04	1,13	1,24	1,40	
14	5,82	3,87	1,23	1,33	1,47	1,64	
16	6,75	4,50	1,42	1,53	1,69	1,87	
18	7,68	5,12	1,61	1,73	1,90	2,11	
20	8,61	5,74	1,79	1,93	2,10	2,34	
22	9,54	6,36	1,97	2,12	2,31	2,57	
24	10,47	6,99	2,15	2,31	2,51	2,78	
26	11,40	7,60	2,32	2,49	2,71	2,99	
28	12,34	8,22	2,49	2,68	2,91	3,21	
30	13,27	8,84	2,67	2,85	3,10	3,42	

$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8} \quad f_e = 0,3409 h'$$

$$x = \frac{3}{11} h' \quad l = \frac{4,9793 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	2,22	1,77					
10	2,90	2,32			0,87	0,99	
12	3,58	2,86	0,89	0,97	1,07	1,21	
14	4,26	3,41	1,06	1,14	1,27	1,41	
16	4,94	3,95	1,22	1,32	1,46	1,61	
18	5,62	4,50	1,39	1,49	1,64	1,82	
20	6,31	5,04	1,55	1,66	1,81	2,02	
22	6,99	5,58	1,70	1,83	1,99	2,22	
24	7,67	6,13	1,85	1,99	2,16	2,40	
26	8,35	6,68	2,00	2,15	2,34	2,58	
28	9,03	7,22	2,15	2,31	2,51	2,77	
30	9,72	7,77	2,30	2,46	2,67	2,95	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,96	1,04	1,15	1,24	1,35	1,46	1,66
1,26	1,34	1,48	1,59	1,72	1,84	2,07
1,52	1,62	1,81	1,93	2,07	2,21	2,46
1,78	1,90	2,10	2,24	2,40	2,55	2,82
2,04	2,18	2,38	2,55	2,72	2,87	3,16
2,29	2,43	2,66	2,83	3,02	3,17	3,49
2,54	2,69	2,93	3,11	3,30	3,47	3,78
2,77	2,94	3,19	3,39	3,57	3,74	4,07
3,00	3,18	3,44	3,64	3,84	4,01	4,35
3,22	3,41	3,69	3,89	4,09	4,27	4,61
3,45	3,63	3,92	4,13	4,34	4,53	4,86
3,67	3,85	4,15	4,37	4,59	4,77	5,12

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,83	0,90	0,99	1,07	1,16	1,26	1,43
1,08	1,15	1,28	1,37	1,48	1,59	1,78
1,31	1,40	1,56	1,66	1,78	1,91	2,12
1,54	1,64	1,81	1,93	2,07	2,20	2,43
1,76	1,88	2,05	2,20	2,34	2,48	2,73
1,97	2,10	2,29	2,44	2,60	2,73	3,01
2,19	2,32	2,52	2,68	2,84	2,99	3,26
2,39	2,53	2,75	2,92	3,08	3,22	3,51
2,59	2,74	2,96	3,13	3,31	3,46	3,75
2,78	2,94	3,18	3,35	3,52	3,68	3,97
2,97	3,13	3,38	3,56	3,74	3,90	4,19
3,16	3,32	3,57	3,76	3,95	4,11	4,42

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8}$$

$$f_e = 0,2308 h'$$

$$x = \frac{3}{13} h' \quad l = \frac{4,1281 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	1,50	1,50				
10	1,96	1,96				0,82
12	2,42	2,42			0,89	1,00
14	2,89	2,88	0,88	0,95	1,05	1,17
16	3,35	3,34	1,01	1,09	1,21	1,34
18	3,81	3,80	1,15	1,23	1,36	1,51
20	4,27	4,26	1,28	1,38	1,50	1,67
22	4,73	4,73	1,41	1,52	1,65	1,83
24	5,19	5,19	1,54	1,65	1,80	1,98
26	5,65	5,65	1,66	1,78	1,94	2,13
28	6,12	6,10	1,78	1,91	2,08	2,29
30	6,58	6,57	1,91	2,04	2,21	2,44

$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{8}$$

$$f_e = 0,1378 h'$$

$$x = \frac{9}{49} h' \quad l = \frac{3,2165 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	0,90	1,19				
10	1,17	1,56				
12	1,45	1,93				
14	1,72	2,30				
16	2,00	2,66				
18	2,27	3,03				
20	2,55	3,40	0,99	1,07	1,17	1,30
22	2,82	3,77	1,09	1,18	1,28	1,43
24	3,10	4,13	1,19	1,28	1,40	1,55
26	3,38	4,50	1,29	1,38	1,51	1,67
28	3,65	4,87	1,38	1,48	1,62	1,79
30	3,93	5,24	1,48	1,58	1,72	1,90

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,90	0,96	1,06	1,14	1,23	1,32	1,48
1,08	1,16	1,29	1,38	1,48	1,58	1,76
1,27	1,36	1,50	1,60	1,72	1,82	2,02
1,46	1,56	1,70	1,82	1,94	2,05	2,26
1,63	1,74	1,90	2,02	2,16	2,27	2,49
1,81	1,92	2,09	2,22	2,36	2,48	2,70
1,98	2,10	2,28	2,42	2,55	2,67	2,91
2,14	2,27	2,46	2,60	2,74	2,86	3,11
2,30	2,44	2,63	2,78	2,92	3,05	3,29
2,46	2,59	2,80	2,95	3,10	3,23	3,47
2,62	2,75	2,97	3,12	3,28	3,41	3,66

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,90	1,00	1,07	1,15	1,23	1,32	1,48
0,99	1,06	1,17	1,24	1,34	1,42	1,57
1,13	1,21	1,33	1,41	1,51	1,60	1,76
1,27	1,35	1,48	1,57	1,68	1,76	1,94
1,41	1,49	1,63	1,73	1,84	1,93	2,10
1,54	1,63	1,77	1,88	1,98	2,08	2,26
1,67	1,77	1,91	2,02	2,13	2,23	2,42
1,79	1,90	2,05	2,16	2,28	2,37	2,57
1,92	2,02	2,18	2,30	2,42	2,52	2,71
2,04	2,14	2,31	2,43	2,55	2,66	2,85

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 1,0714 h' \\ x = \frac{3}{7} h' \quad l = \frac{9,583 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	6,97	2,78	1,08	1,17	1,30	1,47
10	9,1	3,64	1,41	1,53	1,69	1,90
12	11,3	4,50	1,73	1,88	2,06	2,31
14	12,9	5,15	1,96	2,12	2,32	2,62
16	15,0	6,00	2,27	2,45	2,70	3,01
18	17,2	6,86	2,58	2,77	3,05	3,40
20	19,3	7,72	2,88	3,10	3,40	3,78
22	21,4	8,57	3,18	3,43	3,74	4,16
24	23,6	9,43	3,49	3,74	4,08	4,52
26	25,7	10,30	3,77	4,06	4,40	4,87
28	27,8	11,15	4,06	4,36	4,74	5,23
30	30,0	12,00	4,35	4,66	5,05	5,58

$$\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 0,9067 h' \\ x = \frac{27}{67} h' \quad l = \frac{8,859 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	5,89	2,62	0,99	1,09	1,19	1,36
10	7,71	3,42	1,30	1,41	1,56	1,75
12	9,52	4,23	1,60	1,73	1,90	2,14
14	11,33	5,04	1,89	2,04	2,24	2,51
16	12,69	5,65	2,10	2,26	2,49	2,77
18	14,51	6,45	2,39	2,57	2,83	3,14
20	16,32	7,25	2,66	2,87	3,14	3,50
22	18,13	8,06	2,94	3,17	3,46	3,84
24	19,95	8,87	3,22	3,46	3,76	4,18
26	21,76	9,67	3,49	3,75	4,07	4,51
28	23,57	10,48	3,76	4,03	4,38	4,83
30	25,39	11,29	4,03	4,30	4,67	5,16

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 13 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 13 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,61	1,73	1,92	2,08	2,24	2,42	2,75
2,08	2,22	2,47	2,65	2,86	3,06	3,44
2,52	2,70	2,99	3,19	3,43	3,66	4,11
2,85	3,04	3,35	3,59	3,84	4,07	4,50
3,28	3,49	3,82	4,08	4,36	4,60	5,05
3,68	3,91	4,27	4,55	4,85	5,10	5,59
4,08	4,33	4,73	5,03	5,33	5,59	
4,48	4,75	5,17	5,48	5,80		
4,88	5,16	5,58	5,91			
5,25	5,55					
5,63	5,93					

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 15 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 15 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,48	1,60	1,78	1,92	2,08	2,23	2,55
1,92	2,06	2,29	2,45	2,65	2,83	3,19
2,34	2,50	2,77	2,96	3,17	3,40	3,77
2,74	2,92	3,22	3,44	3,68	3,91	4,33
3,03	3,22	3,54	3,74	4,02	4,25	4,68
3,40	3,62	3,96	4,20	4,47	4,72	5,16
3,76	4,00	4,37	4,65	4,92	5,18	5,64
4,13	4,39	4,78	5,06	5,34	5,60	
4,50	4,77	5,17	5,46	5,76		
4,87	5,14	5,55	5,86			
5,20	5,48					
5,52	5,80					

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 0,75 h'$$

$$x = \frac{3}{8} h' \quad l = \frac{8,101 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x em	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	4,88	2,44	0,92	1,01	1,09	1,24
10	6,38	3,19	1,18	1,30	1,42	1,61
12	7,88	3,93	1,45	1,59	1,74	1,95
14	9,38	4,68	1,72	1,86	2,05	2,29
16	10,88	5,43	1,98	2,14	2,36	2,62
18	12,38	6,18	2,25	2,42	2,66	2,96
20	13,50	6,75	2,44	2,62	2,86	3,20
22	15,00	7,50	2,70	2,89	3,15	3,50
24	16,5	8,24	2,94	3,16	3,44	3,82
26	18,0	9,00	3,18	3,43	3,73	4,12
28	19,5	9,74	3,43	3,70	4,00	4,41
30	21,0	10,50	3,66	3,93	4,27	4,70

$$\sigma_b = 35 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 0,6024 h'$$

$$x = \frac{21}{61} h' \quad l = \frac{7,303 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x em	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	3,92	2,23	0,83	0,90	0,98	1,12
10	5,12	2,92	1,07	1,17	1,27	1,45
12	6,33	3,61	1,31	1,43	1,58	1,76
14	7,53	4,29	1,55	1,68	1,86	2,07
16	8,73	4,98	1,79	1,93	2,14	2,37
18	9,94	5,67	2,03	2,18	2,40	2,66
20	11,14	6,35	2,26	2,43	2,66	2,96
22	12,35	7,04	2,48	2,66	2,92	3,24
24	13,25	7,57	2,65	2,85	3,10	3,44
26	14,46	8,25	2,87	3,09	3,36	3,70
28	15,66	8,94	3,09	3,33	3,61	3,98
30	16,87	9,63	3,31	3,54	3,85	4,24

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 18 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 18 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,35	1,46	1,62	1,76	1,90	2,04	2,32
1,75	1,88	2,09	2,24	2,42	2,58	2,90
2,13	2,28	2,54	2,70	2,89	3,10	3,44
2,50	2,67	2,94	3,15	3,35	3,58	3,96
2,86	3,05	3,34	3,56	3,80	4,02	4,43
3,20	3,41	3,73	3,97	4,22	4,45	4,89
3,44	3,66	3,99	4,24	4,50	4,71	5,15
3,79	4,01	4,35	4,62	4,88	5,11	5,55
4,12	4,36	4,71	4,99	5,25	5,50	
4,45	4,68	5,06	5,35	5,62		
4,75	4,99	5,40	5,69			
5,04	5,29	5,71				

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 22 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 22 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,22	1,32	1,45	1,57	1,71	1,84	2,10
1,58	1,70	1,88	2,01	2,18	2,32	2,62
1,92	2,06	2,29	2,44	2,61	2,79	3,11
2,26	2,40	2,65	2,84	3,03	3,23	3,56
2,59	2,75	3,00	3,22	3,42	3,63	3,99
2,90	3,07	3,36	3,58	3,81	4,01	4,41
3,21	3,40	3,70	3,94	4,18	4,38	4,77
3,49	3,71	4,03	4,28	4,51	4,73	5,14
3,72	3,93	4,25	4,50	4,74	4,95	5,35
4,00	4,22	4,56	4,83	5,06	5,29	5,70
4,28	4,50	4,86	5,12	5,40	5,62	
4,54	4,77	5,15	5,42	5,70		

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 30 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} & f_e &= 0,4655 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{9}{29} h' & l &= \frac{6,46 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	3,03	2,02		0,79	0,87	0,98
10	3,96	2,64	0,95	1,04	1,13	1,29
12	4,89	3,26	1,16	1,26	1,39	1,57
14	5,82	3,87	1,38	1,49	1,64	1,83
16	6,75	4,50	1,59	1,71	1,89	2,09
18	7,68	5,12	1,80	1,94	2,12	2,36
20	8,61	5,74	2,00	2,16	2,35	2,61
22	9,54	6,36	2,20	2,37	2,58	2,87
24	10,47	6,99	2,40	2,59	2,81	3,11
26	11,40	7,60	2,60	2,78	3,03	3,34
28	12,34	8,22	2,78	2,99	3,25	3,59
30	13,27	8,84	2,98	3,19	3,47	3,82

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 25 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} & f_e &= 0,3409 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{3}{11} h' & l &= \frac{5,567 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	2,22	1,77				0,85
10	2,90	2,32		0,89	0,97	1,11
12	3,58	2,86	0,99	1,08	1,20	1,35
14	4,26	3,41	1,18	1,27	1,42	1,58
16	4,94	3,95	1,36	1,48	1,63	1,80
18	5,62	4,50	1,55	1,67	1,83	2,03
20	6,31	5,04	1,73	1,86	2,02	2,26
22	6,99	5,58	1,90	2,05	2,22	2,48
24	7,67	6,13	2,07	2,22	2,42	2,68
26	8,35	6,68	2,24	2,40	2,62	2,88
28	9,03	7,22	2,40	2,58	2,81	3,10
30	9,72	7,77	2,57	2,75	2,99	3,30

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 &= 100 \text{ " " } & p &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						

1,07	1,16	1,28	1,38	1,51	1,63	1,86
1,41	1,50	1,65	1,78	1,92	2,06	2,31
1,70	1,81	2,02	2,16	2,31	2,47	2,75
1,99	2,12	2,35	2,50	2,68	2,85	3,15
2,28	2,44	2,66	2,85	3,04	3,21	3,53
2,56	2,72	2,97	3,16	3,38	3,54	3,90
2,84	3,01	3,28	3,48	3,69	3,88	4,22
3,10	3,29	3,56	3,79	3,99	4,18	4,55
3,35	3,56	3,84	4,07	4,29	4,49	4,86
3,60	3,81	4,12	4,35	4,57	4,77	5,16
3,85	4,05	4,38	4,62	4,85	5,06	5,44
4,10	4,30	4,65	4,89	5,13	5,34	5,72

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 &= 100 \text{ " " } & p &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						

0,93	1,01	1,11	1,20	1,30	1,41	1,60
1,21	1,28	1,43	1,53	1,65	1,78	1,99
1,46	1,56	1,74	1,86	1,99	2,14	2,37
1,72	1,83	2,02	2,16	2,31	2,46	2,71
1,97	2,10	2,29	2,46	2,62	2,77	3,05
2,20	2,35	2,56	2,73	2,91	3,05	3,36
2,45	2,59	2,82	3,00	3,18	3,34	3,64
2,67	2,83	3,07	3,26	3,45	3,60	3,92
2,89	3,06	3,31	3,50	3,70	3,86	4,19
3,11	3,29	3,55	3,74	3,94	4,11	4,44
3,32	3,50	3,78	3,98	4,18	4,36	4,68
3,53	3,71	3,99	4,20	4,41	4,60	4,94

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 0,2308 h'$$

$$x = \frac{3}{13} h' \quad l = \frac{4,615 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	1,50	1,50				
10	1,96	1,96				
12	2,42	2,42		0,90	0,99	1,12
14	2,89	2,88	0,98	1,06	1,17	1,31
16	3,35	3,34	1,13	1,22	1,35	1,50
18	3,81	3,80	1,28	1,38	1,52	1,69
20	4,27	4,26	1,43	1,54	1,68	1,87
22	4,73	4,73	1,58	1,70	1,84	2,04
24	5,19	5,19	1,72	1,84	2,01	2,21
26	5,65	5,65	1,85	1,99	2,17	2,38
28	6,12	6,10	1,99	2,14	2,32	2,56
30	6,58	6,57	2,13	2,28	2,47	2,73

$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{10} \quad f_e = 0,1378 h'$$

$$x = \frac{9}{49} h' \quad l = \frac{3,596 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	0,90	1,19				
10	1,17	1,56				
12	1,45	1,93				
14	1,72	2,30		0,91	1,02	
16	2,00	2,66	0,95	1,05	1,16	
18	2,27	3,03	0,99	1,07	1,18	1,31
20	2,55	3,40	1,11	1,20	1,31	1,45
22	2,82	3,77	1,22	1,32	1,43	1,60
24	3,10	4,13	1,33	1,43	1,56	1,74
26	3,38	4,50	1,44	1,54	1,69	1,87
28	3,65	4,87	1,54	1,65	1,81	2,00
30	3,93	5,24	1,65	1,77	1,92	2,12

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,76	0,83	0,92	0,99	1,08	1,16	1,33
1,00	1,07	1,18	1,27	1,37	1,47	1,65
1,21	1,30	1,44	1,54	1,65	1,77	1,97
1,42	1,52	1,68	1,79	1,92	2,04	2,26
1,63	1,74	1,90	2,03	2,17	2,29	2,53
1,82	1,94	2,12	2,26	2,42	2,54	2,78
2,02	2,14	2,34	2,48	2,64	2,77	3,02
2,21	2,34	2,55	2,70	2,85	2,98	3,25
2,39	2,54	2,75	2,90	3,06	3,20	3,48
2,57	2,72	2,94	3,11	3,26	3,41	3,68
2,75	2,90	3,13	3,30	3,46	3,61	3,88
2,93	3,07	3,32	3,48	3,66	3,81	4,09

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,83	0,92	0,98	1,07	1,14	1,28	
0,95	1,01	1,12	1,19	1,28	1,37	1,53
1,11	1,18	1,31	1,39	1,50	1,59	1,75
1,26	1,35	1,49	1,58	1,69	1,79	1,97
1,42	1,51	1,66	1,76	1,88	1,97	2,17
1,58	1,67	1,82	1,93	2,06	2,15	2,35
1,72	1,82	1,98	2,10	2,22	2,32	2,52
1,86	1,98	2,14	2,26	2,38	2,49	2,70
2,00	2,12	2,29	2,41	2,55	2,65	2,87
2,14	2,26	2,44	2,57	2,70	2,82	3,03
2,28	2,39	2,58	2,71	2,85	2,97	3,18

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{12}$$

$$f_e = 1,0714 h'$$

$$x = \frac{3}{7} h' \quad l = \frac{10,498 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	6,97	2,78	1,18	1,29	1,42	1,62	
10	9,1	3,64	1,54	1,68	1,85	2,08	
12	11,3	4,50	1,90	2,06	2,25	2,54	
14	12,9	5,15	2,14	2,32	2,55	2,86	
16	15,0	6,00	2,48	2,68	2,95	3,29	
18	17,2	6,86	2,83	3,04	3,34	3,72	
20	19,3	7,72	3,16	3,40	3,72	4,14	
22	21,4	8,57	3,49	3,76	4,09	4,55	
24	23,6	9,43	3,82	4,10	4,47	4,95	
26	25,7	10,30	4,13	4,44	4,83	5,34	
28	27,8	11,15	4,45	4,78	5,18	5,73	
30	30,0	12,00	4,76	5,10	5,54		

$$\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{12}$$

$$f_e = 0,9067 h'$$

$$x = \frac{27}{67} h' \quad l = \frac{9,705 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	5,89	2,62	1,08	1,20	1,31	1,49	
10	7,71	3,42	1,42	1,54	1,71	1,92	
12	9,52	4,23	1,75	1,90	2,08	2,34	
14	11,33	5,04	2,07	2,24	2,46	2,75	
16	12,69	5,65	2,30	2,47	2,73	3,04	
18	14,51	6,45	2,62	2,81	3,10	3,44	
20	16,32	7,25	2,92	3,15	3,44	3,83	
22	18,13	8,06	3,22	3,48	3,78	4,21	
24	19,95	8,87	3,52	3,79	4,12	4,58	
26	21,76	9,67	3,82	4,10	4,46	4,95	
28	23,57	10,48	4,11	4,40	4,80	5,30	
30	25,39	11,29	4,40	4,71	5,12	5,64	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 13 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 13 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,76	1,90	2,10	2,28	2,46	2,66	3,01
2,28	2,46	2,70	2,90	3,13	3,35	3,77
2,76	2,96	3,28	3,51	3,76	4,02	4,47
3,12	3,33	3,67	3,92	4,20	4,46	4,93
3,58	3,82	4,18	4,47	4,77	5,03	5,53
4,03	4,28	4,68	4,98	5,30	5,58	
4,47	4,74	5,18	5,50	5,82		
4,90	5,20	5,66				
5,34	5,66					
5,75						

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 15 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 15 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,63	1,75	1,95	2,10	2,28	2,45	2,79
2,11	2,25	2,51	2,68	2,90	3,10	3,49
2,56	2,74	3,02	3,24	3,48	3,72	4,12
3,00	3,20	3,52	3,77	4,03	4,28	4,73
3,32	3,52	3,88	4,12	4,41	4,65	5,12
3,72	3,97	4,33	4,60	4,90	5,17	5,66
4,12	4,39	4,78	5,09	5,38	5,66	
4,52	4,81	5,23	5,55	5,85		
4,92	5,23	5,66				
5,32	5,63					
5,69						

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{12} \quad f_e = 0,75 h'$$

$$x = \frac{3}{8} h' \quad l = \frac{8,874 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	4,88	2,44	1,00	1,10	1,20	1,36
10	6,38	3,19	1,30	1,42	1,55	1,76
12	7,88	3,93	1,59	1,74	1,91	2,14
14	9,38	4,68	1,88	2,04	2,25	2,51
16	10,88	5,43	2,18	2,35	2,59	2,88
18	12,38	6,18	2,46	2,66	2,91	3,24
20	13,50	6,75	2,67	2,88	3,13	3,50
22	15,0	7,50	2,95	3,17	3,45	3,84
24	16,5	8,24	3,22	3,47	3,77	4,19
26	18,0	9,00	3,49	3,76	4,09	4,52
28	19,5	9,74	3,76	4,05	4,40	4,84
30	21,0	10,50	4,02	4,31	4,68	5,16

$$\sigma_b = 35 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{12} \quad f_e = 0,6024 h'$$

$$x = \frac{21}{61} h' \quad l = \frac{8,00 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	3,92	2,23	0,91	0,99	1,08	1,22
10	5,12	2,92	1,18	1,28	1,39	1,59
12	6,33	3,61	1,43	1,57	1,72	1,93
14	7,53	4,29	1,70	1,84	2,03	2,26
16	8,73	4,98	1,97	2,12	2,34	2,59
18	9,94	5,67	2,23	2,40	2,63	2,92
20	11,14	6,35	2,47	2,67	2,91	3,24
22	12,35	7,04	2,72	2,93	3,19	3,55
24	13,25	7,57	2,90	3,12	3,40	3,77
26	14,46	8,25	3,15	3,39	3,68	4,06
28	15,66	8,94	3,39	3,65	3,96	4,36
30	16,87	9,63	3,62	3,88	4,22	4,64

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 18 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 18 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,48	1,60	1,77	1,92	2,08	2,24	2,55
1,92	2,06	2,29	2,45	2,64	2,83	3,18
2,34	2,50	2,78	2,96	3,17	3,39	3,77
2,74	2,93	3,22	3,45	3,67	3,92	4,33
3,13	3,34	3,66	3,90	4,16	4,41	4,85
3,51	3,73	4,09	4,34	4,62	4,87	5,36
3,77	4,00	4,37	4,64	4,93	5,16	5,64
4,15	4,40	4,76	5,05	5,35	5,59	
4,52	4,77	5,15	5,46	5,75		
4,86	5,13	5,54	5,86			
5,20	5,47					
5,51	5,80					

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 22 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 22 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,33	1,44	1,59	1,72	1,87	2,02	2,30
1,74	1,86	2,06	2,20	2,39	2,55	2,87
2,10	2,25	2,51	2,67	2,87	3,06	3,40
2,47	2,63	2,90	3,11	3,32	3,54	3,91
2,83	3,01	3,29	3,52	3,75	3,98	4,37
3,17	3,37	3,68	3,92	4,13	4,40	4,84
3,51	3,72	4,05	4,32	4,58	4,81	5,23
3,83	4,06	4,42	4,69	4,95	5,18	5,64
4,08	4,31	4,65	4,92	5,19	5,44	
4,38	4,62	4,99	5,29	5,55	5,79	
4,69	4,93	5,32	5,62			
4,97	5,22	5,64				

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (\sigma + p + p_1) \frac{l^2}{12} \quad f_e = 0,4655 h' \\ x = \frac{9}{29} h' \quad l = \frac{7,076 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	Stütz
			$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	
8	3,03	2,02	0,79	0,87	0,95	1,08	
10	3,96	2,64	1,04	1,14	1,24	1,41	
12	4,89	3,26	1,27	1,38	1,52	1,71	
14	5,82	3,87	1,50	1,63	1,80	2,01	
16	6,75	4,50	1,74	1,87	2,07	2,29	
18	7,68	5,12	1,97	2,12	2,32	2,58	
20	8,61	5,74	2,19	2,36	2,57	2,86	
22	9,54	6,36	2,41	2,59	2,82	3,14	
24	10,47	6,99	2,63	2,82	3,07	3,40	
26	11,40	7,60	2,84	3,05	3,32	3,66	
28	12,34	8,22	3,05	3,28	3,56	3,93	
30	13,27	8,84	3,26	3,48	3,79	4,18	

$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (\sigma + p + p_1) \frac{l^2}{12} \quad f_e = 0,3409 h' \\ x = \frac{3}{11} h' \quad l = \frac{6,098 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	Stütz
			$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	
8	2,22	1,77			0,82	0,93	
10	2,90	2,32	0,89	0,98	1,07	1,21	
12	3,58	2,86	1,09	1,19	1,31	1,48	
14	4,26	3,41	1,30	1,39	1,55	1,73	
16	4,94	3,95	1,49	1,61	1,79	1,97	
18	5,62	4,50	1,70	1,82	2,01	2,23	
20	6,31	5,04	1,90	2,03	2,22	2,48	
22	6,99	5,58	2,08	2,24	2,44	2,72	
24	7,67	6,13	2,26	2,44	2,64	2,94	
26	8,35	6,68	2,45	2,63	2,86	3,16	
28	9,03	7,22	2,64	2,83	3,07	3,39	
30	9,72	7,77	2,82	3,01	3,27	3,61	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,18	1,27	1,41	1,52	1,65	1,79	2,03
1,54	1,64	1,81	1,95	2,10	2,25	2,53
1,86	1,98	2,21	2,36	2,53	2,70	3,01
2,18	2,32	2,57	2,74	2,94	3,12	3,45
2,50	2,66	2,91	3,12	3,33	3,51	3,87
2,80	2,97	3,25	3,46	3,70	3,88	4,27
3,11	3,29	3,59	3,81	4,04	4,25	4,63
3,39	3,60	3,90	4,15	4,37	4,58	4,98
3,67	3,89	4,21	4,46	4,70	4,91	5,32
3,94	4,17	4,52	4,76	5,01	5,23	5,65
4,22	4,44	4,80	5,05	5,31	5,54	
4,49	4,71	5,08	5,35	5,61		

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
1,02	1,10	1,21	1,31	1,42	1,54	1,75
1,32	1,41	1,56	1,68	1,81	1,95	2,18
1,60	1,71	1,91	2,03	2,18	2,34	2,59
1,88	2,01	2,22	2,36	2,53	2,69	2,97
2,16	2,30	2,51	2,69	2,86	3,04	3,34
2,41	2,57	2,80	2,99	3,18	3,34	3,68
2,68	2,84	3,08	3,28	3,48	3,66	3,99
2,93	3,10	3,36	3,58	3,77	3,94	4,29
3,17	3,35	3,63	3,84	4,05	4,23	4,59
3,40	3,60	3,89	4,10	4,31	4,50	4,86
3,64	3,83	4,14	4,36	4,58	4,77	5,13
3,87	4,06	4,37	4,60	4,83	5,03	5,41

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 20 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{12} & f_e &= 0,2308 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{3}{13} h' & l &= \frac{5,056 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x em	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	1,50	1,50				0,77	
10	1,96	1,96			0,88	1,00	
12	2,42	2,42	0,91	0,99	1,08	1,22	
14	2,89	2,88	1,08	1,16	1,29	1,43	
16	3,35	3,34	1,24	1,33	1,48	1,64	
18	3,81	3,80	1,41	1,50	1,66	1,85	
20	4,27	4,26	1,57	1,69	1,84	2,04	
22	4,73	4,73	1,73	1,86	2,02	2,24	
24	5,19	5,19	1,88	2,02	2,20	2,42	
26	5,65	5,65	2,03	2,18	2,37	2,61	
28	6,12	6,10	2,18	2,34	2,54	2,80	
30	6,58	6,57	2,34	2,50	2,70	2,98	

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 15 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{12} & f_e &= 0,1378 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{9}{49} h' & l &= \frac{3,939 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x em	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	0,90	1,19					
10	1,17	1,56					
12	1,45	1,93			0,85	0,95	
14	1,72	2,30		0,90	1,00	1,11	
16	2,00	2,66	0,97	1,04	1,15	1,27	
18	2,27	3,03	1,08	1,18	1,30	1,43	
20	2,55	3,40	1,21	1,31	1,43	1,59	
22	2,82	3,77	1,33	1,44	1,57	1,75	
24	3,10	4,13	1,46	1,57	1,71	1,90	
26	3,38	4,50	1,58	1,69	1,85	2,04	
28	3,65	4,87	1,69	1,81	1,98	2,19	
30	3,93	5,24	1,81	1,93	2,10	2,32	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm} \\ & & p_1 &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,83	0,90	1,00	1,08	1,19	1,27	1,46
1,10	1,18	1,30	1,39	1,50	1,61	1,81
1,32	1,42	1,58	1,69	1,81	1,93	2,15
1,55	1,66	1,84	1,96	2,10	2,23	2,47
1,79	1,91	2,08	2,23	2,37	2,51	2,76
2,00	2,13	2,32	2,47	2,64	2,78	3,05
2,21	2,35	2,56	2,72	2,89	3,02	3,30
2,42	2,57	2,79	2,96	3,12	3,27	3,56
2,62	2,78	3,01	3,18	3,35	3,50	3,81
2,82	2,98	3,22	3,40	3,57	3,73	4,03
3,01	3,17	3,43	3,61	3,79	3,95	4,25
3,20	3,36	3,64	3,82	4,02	4,17	4,48

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm} \\ & & p_1 &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,78	0,84	0,92	0,99	1,13		
0,86	0,91	1,00	1,08	1,18	1,25	1,41
1,04	1,11	1,22	1,31	1,41	1,50	1,68
1,21	1,30	1,43	1,52	1,64	1,74	1,92
1,38	1,48	1,63	1,73	1,85	1,96	2,15
1,55	1,65	1,81	1,92	2,06	2,16	2,37
1,72	1,82	2,00	2,14	2,25	2,36	2,57
1,89	2,00	2,17	2,30	2,43	2,55	2,77
2,04	2,17	2,34	2,47	2,61	2,73	2,96
2,19	2,32	2,51	2,64	2,79	2,90	3,14
2,35	2,47	2,67	2,82	2,96	3,08	3,32
2,50	2,62	2,83	2,98	3,12	3,26	3,49

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$   
 $\sigma_e = 1000 \text{ "}$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 1,0714 h' \\ x = \frac{3}{7} h' \quad l = \frac{14,848 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$
			Stütz			
8	6,97	2,78	1,68	1,82	2,01	2,28
10	9,1	3,64	2,18	2,37	2,61	2,94
12	11,3	4,50	2,68	2,91	3,18	3,58
14	12,9	5,15	3,03	3,30	3,60	4,05
16	15,0	6,00	3,51	3,79	4,17	4,66
18	17,2	6,86	3,99	4,30	4,72	5,26
20	19,3	7,72	4,46	4,81	5,26	5,85
22	21,4	8,57	4,93	5,31	5,78	
24	23,6	9,43	5,40	5,80		
26	25,7	10,30	5,83			
28	27,8	11,15				
30	30,0	12,00				

$$\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm} \quad M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,9067 h' \\ \sigma_e = 1000 \text{ "} \quad x = \frac{27}{67} h' \quad l = \frac{13,725 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$
			Stütz			
8	5,89	2,62	1,54	1,70	1,85	2,11
10	7,71	3,42	2,01	2,18	2,42	2,72
12	9,52	4,23	2,47	2,68	2,95	3,31
14	11,33	5,04	2,92	3,17	3,48	3,89
16	12,69	5,65	3,25	3,49	3,86	4,28
18	14,51	6,45	3,70	3,98	4,37	4,86
20	16,32	7,25	4,12	4,45	4,86	5,41
22	18,13	8,06	4,55	4,91	5,35	5,95
24	19,95	8,87	4,98	5,36	5,83	
26	21,76	9,67	5,40	5,79		
28	23,57	10,48	5,81			
30	25,39	11,29				

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 13 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 13 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
2,49	2,68	2,98	3,22	3,48	3,76	4,25
3,22	3,44	3,82	4,10	4,42	4,73	5,32
3,91	4,18	4,64	4,96	5,31	5,67	6,32
4,41	4,71	5,19	5,53	5,93		
5,07	5,40	5,92				
5,69	6,05					

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 15 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 15 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
2,30	2,47	2,75	2,98	3,22	3,46	3,94
2,98	3,18	3,55	3,79	4,10	4,37	4,93
3,62	3,87	4,29	4,58	4,91	5,26	5,83
4,23	4,53	4,98	5,32	5,69	6,06	
4,68	4,98	5,48	5,83			
5,25	5,60	6,12				
5,82						

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,75 h'$$

$$x = \frac{3}{8} h' \quad l = \frac{12,551 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	4,88	2,44	1,42	1,56	1,70	1,92	
10	6,38	3,19	1,83	2,01	2,20	2,49	
12	7,88	3,93	2,25	2,46	2,70	3,03	
14	9,38	4,68	2,67	2,89	3,19	3,55	
16	10,88	5,43	3,08	3,33	3,65	4,07	
18	12,38	6,18	3,48	3,76	4,12	4,59	
20	13,50	6,75	3,78	4,07	4,44	4,95	
22	15,0	7,50	4,17	4,48	4,89	5,44	
24	16,5	8,24	4,55	4,90	5,33	5,92	
26	18,0	9,00	4,94	5,31	5,78		
28	19,5	9,74	5,32	5,73			
30	21,0	10,50	5,68				

$$\sigma_b = 35 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,6024 h'$$

$$x = \frac{21}{61} h' \quad l = \frac{11,314 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	3,92	2,23	1,28	1,40	1,52	1,73	
10	5,12	2,92	1,66	1,82	1,97	2,25	
12	6,33	3,61	2,02	2,22	2,44	2,73	
14	7,53	4,29	2,40	2,60	2,88	3,20	
16	8,73	4,98	2,78	3,00	3,30	3,67	
18	9,94	5,67	3,15	3,40	3,72	4,14	
20	11,14	6,35	3,50	3,78	4,12	4,59	
22	12,35	7,04	3,84	4,14	4,52	5,02	
24	13,25	7,57	4,10	4,41	4,81	5,34	
26	14,46	8,25	4,45	4,79	5,21	5,75	
28	15,66	8,94	4,80	5,16	5,61		
30	16,87	9,63	5,13	5,49			

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 18 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 18 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
2,10	2,27	2,51	2,72	2,94	3,17	3,60
2,72	2,91	3,24	3,47	3,74	4,00	4,50
3,31	3,53	3,93	4,19	4,48	4,80	5,33
3,88	4,14	4,55	4,88	5,20	5,54	
4,44	4,73	5,18	5,53	5,89		
4,96	5,28	5,78				
5,34	5,66					
5,87						

$$h' = h - 1,5 \text{ cm bis } h = 22 \text{ cm \quad } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$h' = h - 2,0 \text{ " für } h > 22 \text{ " \quad } p_1 = 100 \text{ " \quad } p > 500 \text{ "}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,89	2,04	2,25	2,44	2,65	2,86	3,26
2,46	2,63	2,91	3,12	3,38	3,60	4,05
2,98	3,18	3,55	3,77	4,05	4,33	4,81
3,50	3,72	4,10	4,40	4,69	5,00	5,52
4,00	4,26	4,66	4,98	5,30	5,63	
4,48	4,76	5,21	5,54	5,90		
4,97	5,26	5,73				
5,42	5,75					
5,77						

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,4655 h'$$

$$x = \frac{9}{29} h' \quad l = \frac{9,998 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	3,03	2,02	1,12	1,23	1,35	1,52	
10	3,96	2,64	1,47	1,61	1,75	1,99	
12	4,89	3,26	1,80	1,96	2,15	2,42	
14	5,82	3,87	2,13	2,30	2,54	2,84	
16	6,75	4,50	2,46	2,65	2,93	3,24	
18	7,68	5,12	2,79	2,99	3,29	3,65	
20	8,61	5,74	3,10	3,34	3,64	4,05	
22	9,54	6,36	3,41	3,67	4,00	4,45	
24	10,47	6,99	3,72	4,00	4,35	4,81	
26	11,40	7,60	4,01	4,31	4,69	5,17	
28	12,34	8,22	4,31	4,64	5,04	5,55	
30	13,27	8,84	4,62	4,94	5,36		

$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,3409 h'$$

$$x = \frac{3}{11} h' \quad l = \frac{8,6246 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	2,22	1,77	0,97	1,07	1,16	1,31	
10	2,90	2,32	1,26	1,38	1,50	1,71	
12	3,58	2,86	1,54	1,68	1,85	2,09	
14	4,26	3,41	1,83	1,97	2,20	2,44	
16	4,94	3,95	2,12	2,28	2,53	2,79	
18	5,62	4,50	2,41	2,58	2,84	3,15	
20	6,31	5,04	2,68	2,88	3,14	3,50	
22	6,99	5,58	2,94	3,17	3,44	3,84	
24	7,67	6,13	3,20	3,44	3,74	4,15	
26	8,35	6,68	3,46	3,72	4,05	4,47	
28	9,03	7,22	3,72	4,00	4,35	4,80	
30	9,72	7,77	3,98	4,26	4,62	5,11	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,66	1,80	1,99	2,15	2,34	2,53	2,87
2,18	2,32	2,56	2,76	2,98	3,18	3,58
2,63	2,80	3,14	3,34	3,58	3,82	4,26
3,08	3,29	3,64	3,88	4,15	4,41	4,88
3,53	3,77	4,12	4,42	4,71	4,97	5,47
3,96	4,20	4,60	4,90	5,23	5,49	6,05
4,40	4,65	5,07	5,38	5,71	6,00	
4,80	5,09	5,52	5,87			
5,19	5,50					
5,57						

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,43	1,55	1,71	1,85	2,01	2,18	2,48
1,87	1,99	2,22	2,37	2,56	2,75	3,08
2,27	2,42	2,70	2,88	3,08	3,31	3,67
2,67	2,84	3,13	3,34	3,58	3,81	4,21
3,05	3,26	3,55	3,81	4,05	4,29	4,73
3,41	3,64	3,96	4,23	4,50	4,73	5,21
3,79	4,01	4,36	4,64	4,92	5,18	5,64
4,14	4,38	4,76	5,05	5,33	5,57	
4,48	4,74	5,13	5,42	5,73		
4,81	5,09	5,50	5,80			
5,14	5,42					
5,47	5,75					

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,2308 h' \\ x = \frac{3}{13} h' \quad l = \frac{7,1503 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	Stütz			
			p = 3000	2500	2000	1500
8	1,50	1,50	0,80	0,88	0,97	1,09
10	1,96	1,96	1,05	1,14	1,25	1,42
12	2,42	2,42	1,28	1,40	1,53	1,73
14	2,89	2,88	1,52	1,64	1,82	2,03
16	3,35	3,34	1,75	1,89	2,10	2,32
18	3,81	3,80	1,99	2,13	2,35	2,62
20	4,27	4,26	2,22	2,39	2,60	2,89
22	4,73	4,73	2,44	2,63	2,86	3,17
24	5,19	5,19	2,66	2,86	3,12	3,43
26	5,65	5,65	2,87	3,08	3,36	3,69
28	6,12	6,10	3,08	3,31	3,60	3,96
30	6,58	6,57	3,31	3,53	3,83	4,23

$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{24} \quad f_e = 0,1378 h' \\ x = \frac{9}{49} h' \quad l = \frac{5,5713 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	Stütz			
			p = 3000	2500	2000	1500
8	0,90	1,19				0,85
10	1,17	1,56	0,81	0,90	0,97	1,11
12	1,45	1,93	1,00	1,09	1,19	1,35
14	1,72	2,30	1,18	1,28	1,42	1,58
16	2,00	2,66	1,37	1,47	1,63	1,80
18	2,27	3,03	1,54	1,66	1,83	2,03
20	2,55	3,40	1,71	1,85	2,03	2,25
22	2,82	3,77	1,89	2,04	2,22	2,48
24	3,10	4,13	2,06	2,22	2,42	2,68
26	3,38	4,50	2,23	2,39	2,61	2,89
28	3,65	4,87	2,39	2,56	2,80	3,10
30	3,93	5,24	2,56	2,74	2,98	3,29

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
1,18	1,28	1,42	1,54	1,68	1,80	2,06
1,56	1,66	1,83	1,97	2,13	2,29	2,56
1,87	2,01	2,23	2,39	2,56	2,74	3,05
2,20	2,36	2,60	2,77	2,98	3,15	3,50
2,53	2,70	2,94	3,15	3,36	3,55	3,91
2,82	3,01	3,29	3,50	3,74	3,93	4,31
3,14	3,33	3,62	3,84	4,09	4,29	4,67
3,43	3,64	3,95	4,19	4,42	4,62	5,04
3,71	3,93	4,26	4,50	4,75	4,95	5,38
3,98	4,22	4,56	4,81	5,06	5,28	5,70
4,26	4,48	4,85	5,10	5,37	5,59	
4,54	4,76	5,14	5,40	5,68		

$$h' = h - 1,5 \text{ cm}$$

$$p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leq 500 \text{ kg/qm}$$

$$p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						
0,92	1,00	1,11	1,19	1,30	1,40	1,59
1,21	1,28	1,42	1,52	1,66	1,77	1,99
1,47	1,56	1,73	1,85	1,99	2,13	2,37
1,71	1,83	2,02	2,15	2,32	2,46	2,72
1,96	2,09	2,30	2,44	2,61	2,77	3,05
2,20	2,34	2,56	2,72	2,90	3,05	3,36
2,44	2,58	2,82	3,00	3,18	3,34	3,64
2,67	2,82	3,06	3,26	3,43	3,60	3,91
2,89	3,06	3,31	3,50	3,69	3,86	4,19
3,10	3,29	3,55	3,74	3,95	4,10	4,45
3,32	3,50	3,78	3,98	4,19	4,36	4,69
3,53	3,70	4,00	4,21	4,42	4,61	4,94

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} \quad f_e = 1,0714 h'$$

$$x = \frac{3}{7} h' \quad l = \frac{4,286 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	6,97	2,78	0,48	0,52	0,58	0,66	
10	9,1	3,64	0,63	0,68	0,75	0,85	
12	11,3	4,50	0,77	0,84	0,92	1,03	
14	12,9	5,15	0,87	0,95	1,04	1,17	
16	15,0	6,00	1,01	1,09	1,20	1,34	
18	17,2	6,86	1,15	1,24	1,36	1,52	
20	19,3	7,72	1,29	1,39	1,52	1,69	
22	21,4	8,57	1,42	1,53	1,67	1,86	
24	23,6	9,43	1,56	1,67	1,82	2,02	
26	25,7	10,30	1,68	1,81	1,97	2,18	
28	27,8	11,15	1,81	1,95	2,11	2,34	
30	30,0	12,00	1,94	2,08	2,26	2,49	

$$\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} \quad f_e = 0,9067 h'$$

$$x = \frac{27}{67} h' \quad l = \frac{3,962 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500	Stütz
8	5,89	2,62	0,44	0,49	0,53	0,61	
10	7,71	3,42	0,58	0,63	0,70	0,78	
12	9,52	4,23	0,71	0,77	0,85	0,95	
14	11,33	5,04	0,84	0,91	1,00	1,12	
16	12,69	5,65	0,94	1,01	1,11	1,24	
18	14,51	6,45	1,07	1,15	1,26	1,40	
20	16,32	7,25	1,19	1,28	1,40	1,56	
22	18,13	8,06	1,31	1,42	1,54	1,72	
24	19,95	8,87	1,44	1,55	1,68	1,87	
26	21,76	9,67	1,56	1,67	1,82	2,02	
28	23,57	10,48	1,68	1,80	1,96	2,16	
30	25,39	11,29	1,80	1,92	2,09	2,30	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$h' = h - 1,5 \text{ cm}$  bis  $h = 13 \text{ cm}$   $p_1 = 70 \text{ kg/qm}$  für  $p \leqq 500 \text{ kg/qm}$   
 $h' = h - 2,0 \text{ "}$  für  $h > 13 \text{ "}$   $p_1 = 100 \text{ "}$   $p > 500 \text{ "}$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
0,72	0,77	0,86	0,93	1,00	1,08	1,23
0,93	0,99	1,10	1,18	1,28	1,37	1,54
1,13	1,21	1,34	1,43	1,53	1,64	1,82
1,27	1,36	1,50	1,60	1,71	1,82	2,01
1,46	1,56	1,71	1,82	1,95	2,05	2,26
1,64	1,75	1,91	2,03	2,16	2,28	2,50
1,82	1,93	2,11	2,25	2,38	2,50	
2,00	2,12	2,31	2,45	2,58		
2,18	2,31	2,49	2,61			
2,35	2,48	2,68				
2,52	2,65					

$h' = h - 1,5 \text{ cm}$  bis  $h = 15 \text{ cm}$   $p_1 = 70 \text{ kg/qm}$  für  $p \leqq 500 \text{ kg/qm}$   
 $h' = h - 2,0 \text{ "}$  für  $h > 15 \text{ "}$   $p_1 = 100 \text{ "}$   $p > 500 \text{ "}$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
0,66	0,71	0,79	0,86	0,93	1,00	1,14
0,86	0,92	1,02	1,09	1,18	1,26	1,42
1,04	1,12	1,24	1,32	1,42	1,52	1,68
1,22	1,31	1,44	1,54	1,64	1,75	1,93
1,35	1,44	1,58	1,68	1,80	1,90	2,09
1,52	1,62	1,77	1,88	2,00	2,11	2,31
1,68	1,79	1,95	2,08	2,20	2,31	2,52
1,85	1,96	2,13	2,26	2,39	2,50	
2,01	2,13	2,31	2,44	2,57		
2,17	2,30	2,48	2,62			
2,32	2,45	2,64				
2,47	2,59					

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 40 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} & f_e &= 0,75 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{3}{8} h' & l &= \frac{3,623 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

<i>h</i> cm	<i>f<sub>e</sub></i> qcm	<i>x</i> cm	<i>p</i> = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	4,88	2,44	0,41	0,45	0,49	0,55
10	6,38	3,19	0,53	0,58	0,63	0,72
12	7,88	3,93	0,65	0,71	0,78	0,87
14	9,38	4,68	0,77	0,83	0,92	1,02
16	10,88	5,43	0,89	0,96	1,05	1,17
18	12,38	6,18	1,00	1,08	1,19	1,32
20	13,50	6,75	1,09	1,17	1,28	1,43
22	15,0	7,50	1,20	1,29	1,41	1,57
24	16,5	8,24	1,31	1,41	1,54	1,71
26	18,0	9,00	1,42	1,53	1,67	1,84
28	19,5	9,74	1,53	1,65	1,79	1,97
30	21,0	10,50	1,64	1,76	1,91	2,10

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 35 \text{ kg/qcm} & M &= (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} & f_e &= 0,6024 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{21}{61} h' & l &= \frac{3,266 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

<i>h</i> cm	<i>f<sub>e</sub></i> qcm	<i>x</i> cm	<i>p</i> = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	3,92	2,23	0,37	0,40	0,44	0,50
10	5,12	2,92	0,48	0,52	0,57	0,65
12	6,33	3,61	0,58	0,64	0,70	0,79
14	7,53	4,29	0,69	0,75	0,83	0,92
16	8,73	4,98	0,80	0,86	0,95	1,06
18	9,94	5,67	0,91	0,98	1,07	1,19
20	11,14	6,35	1,01	1,09	1,19	1,32
22	12,35	7,04	1,11	1,19	1,30	1,45
24	13,25	7,57	1,18	1,27	1,39	1,54
26	14,46	8,25	1,28	1,38	1,50	1,66
28	15,66	8,94	1,38	1,49	1,62	1,78
30	16,87	9,63	1,48	1,58	1,72	1,89

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm bis } h = 18 \text{ cm & } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ h' &= h - 2,0 \text{ " für } h > 18 \text{ " & } p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite <i>l</i> in m						
0,60	0,65	0,72	0,78	0,85	0,91	1,04
0,78	0,84	0,93	1,00	1,08	1,15	1,30
0,95	1,02	1,13	1,21	1,29	1,38	1,54
1,12	1,19	1,31	1,41	1,50	1,60	1,77
1,28	1,36	1,49	1,59	1,70	1,80	1,98
1,43	1,52	1,67	1,77	1,89	1,99	2,19
1,54	1,63	1,78	1,89	2,01	2,11	2,30
1,69	1,79	1,94	2,06	2,18	2,28	2,48
1,84	1,95	2,10	2,23	2,35	2,46	2,65
1,98	2,09	2,26	2,39	2,51	2,62	
2,12	2,23	2,41	2,54			
2,25	2,37	2,55				

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm bis } h = 22 \text{ cm & } p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ h' &= h - 2,0 \text{ " für } h > 22 \text{ " & } p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite <i>l</i> in m						
0,54	0,59	0,65	0,70	0,76	0,82	0,94
0,71	0,76	0,84	0,90	0,97	1,04	1,17
0,86	0,92	1,02	1,09	1,17	1,25	1,39
1,01	1,07	1,18	1,27	1,35	1,44	1,59
1,15	1,23	1,34	1,44	1,53	1,62	1,78
1,29	1,37	1,50	1,60	1,70	1,79	1,97
1,43	1,52	1,65	1,76	1,87	1,96	2,13
1,56	1,66	1,80	1,91	2,02	2,11	2,30
1,66	1,76	1,90	2,01	2,12	2,22	2,39
1,79	1,89	2,04	2,16	2,26	2,36	2,55
1,91	2,01	2,17	2,29	2,42	2,51	
2,03	2,13	2,30	2,42	2,55		

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 30 \text{ kg/qcm} & M &= (\sigma + p + p_1) \frac{l^2}{2} & f_e &= 0,4655 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{9}{29} h' & l &= \frac{2,889 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	Stütz
			$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	
8	3,03	2,02	0,32	0,35	0,39	0,44	
10	3,96	2,64	0,42	0,46	0,50	0,57	
12	4,89	3,26	0,52	0,56	0,62	0,70	
14	5,82	3,87	0,61	0,66	0,73	0,82	
16	6,75	4,50	0,71	0,76	0,84	0,93	
18	7,68	5,12	0,80	0,86	0,95	1,05	
20	8,61	5,74	0,89	0,96	1,05	1,17	
22	9,54	6,36	0,98	1,06	1,15	1,28	
24	10,47	6,99	1,07	1,15	1,25	1,39	
26	11,40	7,60	1,16	1,24	1,35	1,49	
28	12,34	8,22	1,24	1,34	1,45	1,60	
30	13,27	8,84	1,33	1,42	1,55	1,71	

$$\begin{aligned}\sigma_b &= 25 \text{ kg/qcm} & M &= (\sigma + p + p_1) \frac{l^2}{2} & f_e &= 0,3409 h' \\ \sigma_e &= 1000 \text{ "} & x &= \frac{3}{11} h' & l &= \frac{2,4896 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}\end{aligned}$$

$h$ cm	$f_e$ qcm	$x$ cm	$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	Stütz
			$p = 3000$	$2500$	$2000$	$1500$	
8	2,22	1,77	0,28	0,31	0,33	0,38	
10	2,90	2,32	0,36	0,40	0,43	0,49	
12	3,58	2,86	0,44	0,48	0,53	0,60	
14	4,26	3,41	0,53	0,57	0,63	0,70	
16	4,94	3,95	0,61	0,66	0,73	0,80	
18	5,62	4,50	0,69	0,74	0,82	0,91	
20	6,31	5,04	0,77	0,83	0,90	1,01	
22	6,99	5,58	0,85	0,91	0,99	1,11	
24	7,67	6,13	0,92	0,99	1,08	1,20	
26	8,35	6,68	1,00	1,07	1,17	1,29	
28	9,03	7,22	1,07	1,15	1,25	1,38	
30	9,72	7,77	1,15	1,23	1,33	1,47	

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
0,45	0,52	0,57	0,62	0,67	0,73	0,83
0,63	0,67	0,74	0,79	0,86	0,92	1,03
0,76	0,81	0,90	0,96	1,03	1,10	1,23
0,89	0,95	1,05	1,12	1,20	1,27	1,41
1,02	1,09	1,19	1,27	1,36	1,43	1,58
1,14	1,21	1,33	1,41	1,51	1,58	1,74
1,27	1,34	1,46	1,55	1,65	1,73	1,89
1,38	1,47	1,59	1,69	1,78	1,87	2,03
1,50	1,59	1,72	1,82	1,92	2,00	2,17
1,61	1,70	1,84	1,94	2,04	2,13	2,30
1,72	1,81	1,96	2,06	2,17	2,26	2,43
1,83	1,92	2,07	2,18	2,29	2,38	2,56

$$\begin{aligned}h' &= h - 1,5 \text{ cm} & p_1 &= 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 &= 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " }\end{aligned}$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite $l$ in m						
0,41	0,45	0,49	0,53	0,58	0,63	0,71
0,54	0,57	0,64	0,68	0,74	0,79	0,89
0,65	0,70	0,78	0,83	0,89	0,95	1,06
0,77	0,82	0,90	0,96	1,03	1,10	1,21
0,88	0,94	1,02	1,10	1,17	1,24	1,36
0,98	1,05	1,14	1,22	1,30	1,36	1,50
1,09	1,16	1,26	1,34	1,42	1,49	1,63
1,19	1,26	1,37	1,46	1,54	1,61	1,75
1,29	1,37	1,48	1,56	1,65	1,73	1,87
1,39	1,47	1,59	1,67	1,76	1,84	1,98
1,48	1,56	1,69	1,78	1,87	1,95	2,09
1,58	1,66	1,78	1,88	1,97	2,05	2,21

## I. Tabellen für Deckenplatten.

 $\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$  $\sigma_e = 1000 \text{ "}$ 

$$M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} \quad f_e = 0,2308 h' \\ x = \frac{3}{13} h' \quad l = \frac{2,064 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	1,50	1,50	0,23	0,25	0,28	0,31
10	1,96	1,96	0,30	0,33	0,36	0,41
12	2,42	2,42	0,37	0,40	0,44	0,50
14	2,89	2,88	0,44	0,47	0,52	0,58
16	3,35	3,34	0,50	0,54	0,60	0,67
18	3,81	3,80	0,57	0,61	0,68	0,75
20	4,27	4,26	0,64	0,69	0,75	0,83
22	4,73	4,73	0,70	0,76	0,82	0,91
24	5,19	5,19	0,77	0,82	0,90	0,99
26	5,65	5,65	0,83	0,89	0,97	1,06
28	6,12	6,10	0,89	0,95	1,04	1,14
30	6,58	6,57	0,95	1,02	1,10	1,22

$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm} \quad M = (g + p + p_1) \frac{l^2}{2} \quad f_e = 0,1378 h' \\ \sigma_e = 1000 \text{ "} \quad x = \frac{9}{49} h' \quad l = \frac{1,6082 h'}{\sqrt{g + p + p_1}}$$

h cm	f <sub>e</sub> qcm	x cm	p = 3000	2500	2000	1500
			Stütz			
8	0,90	1,19	0,18	0,19	0,21	0,24
10	1,17	1,56	0,23	0,26	0,28	0,32
12	1,45	1,93	0,29	0,31	0,34	0,39
14	1,72	2,30	0,34	0,37	0,41	0,45
16	2,00	2,66	0,39	0,42	0,47	0,52
18	2,27	3,03	0,44	0,48	0,53	0,58
20	2,55	3,40	0,49	0,53	0,58	0,65
22	2,82	3,77	0,54	0,59	0,64	0,71
24	3,10	4,13	0,59	0,64	0,70	0,77
26	3,38	4,50	0,64	0,69	0,75	0,83
28	3,65	4,87	0,69	0,74	0,81	0,89
30	3,93	5,24	0,74	0,79	0,86	0,95

## I. Tabellen für Deckenplatten.

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						

0,34	0,37	0,41	0,44	0,48	0,52	0,59
0,45	0,48	0,53	0,57	0,61	0,66	0,74
0,54	0,58	0,64	0,69	0,74	0,79	0,88
0,63	0,68	0,75	0,80	0,86	0,91	1,01
0,73	0,78	0,85	0,92	0,97	1,02	1,13
0,81	0,87	0,95	1,01	1,08	1,13	1,24
0,90	0,96	1,04	1,11	1,18	1,24	1,35
0,99	1,05	1,14	1,21	1,27	1,33	1,45
1,07	1,13	1,23	1,30	1,37	1,43	1,55
1,15	1,22	1,31	1,39	1,46	1,52	1,64
1,23	1,29	1,40	1,47	1,55	1,61	1,73
1,31	1,37	1,48	1,56	1,64	1,70	1,83

$$h' = h - 1,5 \text{ cm} \quad p_1 = 70 \text{ kg/qm für } p \leqq 500 \text{ kg/qm} \\ p_1 = 100 \text{ " " } p > 500 \text{ " " }$$

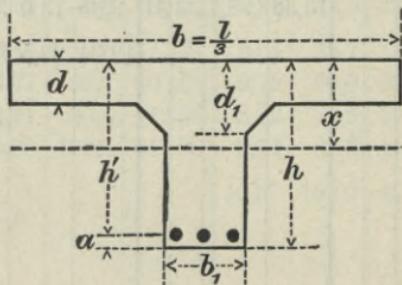
1200	1000	750	600	500	400	250 kg/qm
weite l in m						

0,26	0,29	0,32	0,34	0,37	0,40	0,46
0,35	0,37	0,41	0,44	0,48	0,51	0,57
0,42	0,45	0,50	0,53	0,57	0,61	0,68
0,49	0,53	0,58	0,62	0,67	0,71	0,78
0,56	0,60	0,66	0,70	0,75	0,80	0,88
0,63	0,67	0,74	0,78	0,84	0,88	0,97
0,70	0,74	0,81	0,86	0,92	0,96	1,05
0,77	0,81	0,88	0,94	0,99	1,04	1,13
0,83	0,88	0,95	1,01	1,06	1,11	1,21
0,89	0,95	1,02	1,08	1,14	1,18	1,28
0,96	1,01	1,09	1,15	1,21	1,26	1,35
1,02	1,07	1,15	1,21	1,27	1,33	1,42



## II.

### Tabellen für Plattenbalken.



$l$  = Stützweite in m,

$p$  = Belastung in kg/m,

$d$  = Deckenstärke in cm,

$z$  = Hebelarm der inneren Kräfte.

---

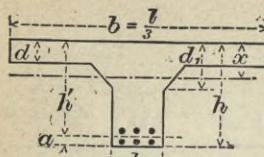








## II. Tabellen für Plattenbalken.



$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 18 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{8} h'$$

$$l = \frac{1920 (h'^2 - 33h' + 288)}{h' [(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

$$f_e = \frac{6l(h' - 24)}{25h'}$$

für  $h' > 48 \text{ cm}$ Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$				
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
15	5,62	13,1	7,15	26,8	17	18	3,75	14,1	17	18	2,54	9,5	17	18	1,92	7,2	17	18	
20	7,5	17,5	11,87	59,4	22	21	6,42	32,1	22	20	4,40	22,0	22	19	3,35	16,7	22	18	
25	9,37	21,85					9,85	61,6	28	26	6,80	42,5	28	25	5,18	32,4	28	23	
30	11,25	26,25					18,47	101,1	33	31	9,43	70,7	33	30	7,26	54,5	33	29	
35	13,1	30,6									12,61	110,3	39	35	9,75	85,3	39	34	
40	15,0	35,0										12,28	122,8	44	39				
45	16,9	39,4																	
50	18,75	43,75																	
55	20,6	48,25																	
60	22,5	53,0																	
65	24,4	57,75																	
70	26,2	62,6																	

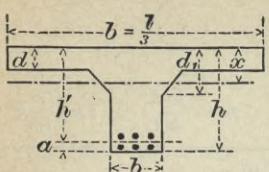
$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	5,62	13,1																
20	7,5	17,5																
25	9,37	21,85	2,37	14,8	28	18												
30	11,25	26,25	3,37	25,3	33	23	3,04	22,8	33	22	2,78	20,9	33	21	2,55	19,1	33	20
35	13,1	30,6	4,56	39,9	39	29	4,12	36,0	39	28	3,76	32,9	39	27	3,46	30,3	39	26
40	15,0	35,0	5,85	58,5	44	34	5,30	53,0	44	33	4,85	48,5	44	32	4,45	44,5	44	31
45	16,9	39,4	7,36	82,9	50	40	6,67	75,0	50	39	6,10	68,6	50	38	5,61	63,1	50	37
50	18,75	43,75	8,92	111,4	55	45	8,10	101,1	55	44	7,41	92,5	55	43	6,83	85,3	55	42
55	20,6	48,25	10,58	143,3	60	50	9,61	130,2	60	49	8,80	119,2	60	48	8,12	110,0	60	47
60	22,5	53,0					11,00	158,4	64	53	10,10	145,5	64	52	9,32	134,2	64	51
65	24,4	57,75													10,60	160,4	67	54
70	26,2	62,2																

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{h'^2 - 33h' + 288}{h' - 24} \quad l = \frac{35h'^2}{2[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{400} \quad z = \frac{7}{8} h'$$

für  $h' \leq 48 \text{ cm}$

2500				3000				3500				4000 kg/m			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
2,70	13,5	22	18	2,26	11,3	22	18	3,03	18,9	28	20	2,66	16,6	28	19
4,19	26,2	28	22	3,52	22,0	28	21	4,29	32,2	33	25	3,78	28,4	33	24
5,90	44,3	33	27	4,97	37,3	33	26	7,94	69,5	39	33	5,80	50,8	39	31
10,08	100,8	44	38	8,54	85,4	44	37	7,40	74,0	44	36	6,54	65,4	44	35
				10,71	120,5	50	43	9,30	104,7	50	42	8,22	92,5	50	41
								11,20	139,8	55	47	9,94	124,0	55	46
												11,78	159,6	60	51
7000				8000				9000				10 000 kg/m			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
2,98	26,1	39	24	2,62	22,9	39	22	3,02	30,2	44	25	2,72	27,2	44	23
3,85	38,5	44	29	3,38	33,8	44	27	3,81	42,9	50	30	3,44	38,7	50	28
4,85	54,6	50	35	4,26	48,0	50	32	4,65	58,0	55	35	4,20	52,5	55	33
5,91	73,8	55	40	5,20	64,9	55	38	7,03	95,2	60	45	6,39	92,0	64	45
7,03	95,2	60	45	6,20	84,0	60	43	5,54	75,0	60	41	5,78	83,2	64	43
8,09	116,4	64	49	7,14	102,8	64	47	6,81	128,0	67	50	7,28	110,2	67	48
9,21	139,3	67	52	8,13	123,0	67	50	8,11	128,0	70	52	8,11	128,0	70	50
10,20	161,0	70	56	9,04	142,7	70	54	7,35	116,0	70	50				



$$\sigma_b = 40 \text{ kg/qem}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 20 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{8} h'$$

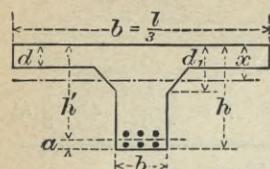
$$l = \frac{6400(9h'^2 - 330h' + 3200)}{27h'[(h'+6)b_1 \cdot 24 + p]} f_e = \frac{4l(3h' - 80)}{45h'}$$

für  $h' > 53 \text{ cm}$ Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$				
			$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
15	5,62	13,1	7,15	26,8	17	20	3,75	14,1	17	20	2,54	9,5	17	20	1,92	7,2	17	20	
20	7,5	17,5	11,87	59,4	22	21	6,42	32,1	22	20	4,40	22,0	22	20	3,35	16,7	22	20	
25	9,37	21,85					9,85	61,6	28	26	6,80	42,5	28	25	5,18	32,4	28	23	
30	11,25	26,25					13,47	101,1	33	31	9,43	70,7	33	30	7,26	54,5	33	29	
35	13,1	30,6						12,61	110,3	39	35		9,75	85,3	39	34			
40	15,0	35,0										12,28	122,8	44	39				
45	16,9	39,4																	
50	18,75	43,75																	
55	20,6	48,1																	
60	22,5	52,7																	
65	24,4	57,4																	
70	26,2	62,0																	

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qem	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	5,62	13,1																
20	7,5	17,5																
25	9,37	21,85	2,37	14,8	28	20	3,04	22,8	33	22	2,78	20,9	33	21	2,55	19,1	33	20
30	11,25	26,25	3,37	25,3	33	23												
35	13,1	30,6	4,56	39,9	39	29	4,12	36,0	39	28	3,76	32,9	39	27	3,46	30,3	39	26
40	15,0	35,0	5,85	58,5	44	34	5,30	53,0	44	33	4,85	48,5	44	32	4,45	44,5	44	31
45	16,9	39,4	7,36	82,9	50	40	6,67	75,0	50	39	6,10	68,6	50	38	5,61	63,1	50	37
50	18,75	43,75	8,93	111,7	55	45	8,10	101,2	55	44	7,42	92,8	55	43	6,84	85,5	55	42
55	20,6	48,1	10,71	147,0	61	50	9,73	133,7	61	49	8,90	122,2	61	48	8,22	112,9	61	47
60	22,5	52,7					11,24	166,7	66	54	10,31	152,7	66	53	9,53	141,2	66	52
65	24,4	57,4													10,93	171,8	70	57
70	26,2	62,0																

$\sigma_b = 40 \text{ kg/qem}$				$\sigma_e = 1000 \text{ "}$				$d = 20 \text{ cm}$				$x = \frac{3}{8} h'$				$z = \frac{9h'^2 - 330h' + 3200}{3(3h' - 80)}$				$l = \frac{35h'^2}{2[(h'+6)b_1 \cdot 24+p]}$				$f_e = \frac{l \cdot h'}{400}$				$z = \frac{7}{8} h'$			
für $h' > 53 \text{ cm}$				für $h' \leq 53 \text{ cm}$																											



$$\underline{l = \frac{7040(9h'^2 - 363h' + 3872)}{27h'[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]} f_e = \frac{22l(3h' - 88)}{225h'}} \quad \text{für } h' > 59 \text{ cm}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

$$z = \frac{9 h'^2 - 363 h' + 3872}{3(3h' - 88)} \quad l = \frac{35 h'^2}{2[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{400} \quad z = \frac{7}{8} h'$$

für  $h' \leq 59$  cm

2500				3000				3500				4000 kg/m				
<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	
m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	
2,70	13,5	22	22	2,26	11,3	22	22									
4,19	26,2	28	22	3,52	22,0	28	22	3,03	18,9	28	22	2,66	16,6	28	22	
5,90	44,3	33	27	4,97	37,3	33	26	4,29	32,2	33	25	3,78	28,4	33	24	
7,94	69,5	39	33	6,70	58,7	39	32	5,80	50,8	39	31	5,10	44,6	39	30	
10,08	100,8	44	38		8,54	85,4	44	37	7,40	74,0	44	36	6,54	65,4	44	35
				10,71	120,5	50	43	9,30	104,7	50	42	8,22	92,5	50	41	
								11,21	140,1	55	47	9,94	124,1	55	46	
												11,92	164,0	61	52	

7000				8000				9000				10 000 kg/m			
<i>l</i>	<i>f<sub>e</sub></i>	<i>b<sub>1</sub></i>	<i>d<sub>1</sub></i>	<i>l</i>	<i>f<sub>e</sub></i>	<i>b<sub>1</sub></i>	<i>d<sub>1</sub></i>	<i>l</i>	<i>f<sub>e</sub></i>	<i>b<sub>1</sub></i>	<i>d<sub>1</sub></i>	<i>l</i>	<i>f<sub>e</sub></i>	<i>b<sub>1</sub></i>	<i>d<sub>1</sub></i>
m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em
2,98	26,1	39	24	2,62	22,9	39	22								
3,85	38,5	44	29	3,38	33,8	44	27	3,02	30,2	44	25	2,72	27,2	44	23
4,85	54,6	50	35	4,26	48,0	50	32	3,81	42,9	50	30	3,44	38,7	50	28
5,91	73,9	55	40	5,20	65,0	55	38	4,65	58,1	55	35	4,21	52,6	55	33
7,12	98,0	61	45	6,27	86,3	61	43	5,60	77,0	61	41	5,07	69,8	61	39
8,35	125,1	67	51	7,37	110,4	67	49	6,60	98,9	67	47	5,97	89,5	67	45
9,66	155,4	72	56	8,54	137,3	72	54	7,65	123,1	72	52	6,93	111,6	72	50
10,87	185,3	76	60	9,63	164,2	76	58	8,64	147,2	76	56	7,83	133,6	76	54



















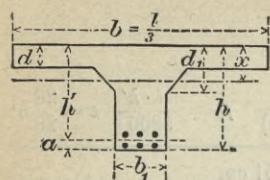












$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm} \quad d = 18 \text{ cm}$$

$$\sigma_e = 1000 \quad " \quad x = \frac{9}{29} h'$$

$$l = \frac{1440 (h'^2 - 38 h' + 348)}{h' [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{9l(h' - 29)}{50h'}$$

für  $h' > 58 \text{ cm}$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45	4,55	10,6	10	18	2,38	5,5	10	18								
20	6,2	17,9	7,55	23,4	15	18	4,09	12,7	15	18	2,80	8,7	15	18	2,13	6,6	15	18
25	7,75	22,4	11,42	44,3	17	18	6,27	24,3	17	18	4,33	16,8	17	18	3,30	12,8	17	18
30	9,3	26,9					8,58	39,9	21	19	6,01	28,0	21	18	4,62	21,5	21	18
35	10,9	31,4					11,37	61,7	24	22	8,02	43,6	24	21	6,20	33,7	24	21
40	12,4	35,9									10,00	62,0	28	26	7,81	48,5	28	25
45	14,0	40,4													9,75	68,0	31	28
50	15,5	44,8													11,60	90,0	34	31
55	17,1	49,4																
60	18,6	53,8																
65	20,2	58,4																
70	21,8	63,1																

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45																
20	6,2	17,9																
25	7,75	22,4																
30	9,3	26,9																
35	10,9	31,4	2,90	15,8	24	18	2,62	14,2	24	18								
40	12,4	35,9	3,72	23,1	28	22	3,37	20,9	28	21	3,08	19,1	28	21	2,84	17,6	28	20
45	14,0	40,4	4,68	32,7	31	25	4,24	29,6	31	24	3,88	27,1	31	24	3,57	24,9	31	23
50	15,5	44,8	5,68	44,1	34	28	5,15	40,0	34	28	4,72	36,6	34	27	4,35	33,8	34	26
55	17,1	49,4	6,82	58,2	38	32	6,20	52,9	38	31	5,67	48,4	38	30	5,23	44,7	38	29
60	18,6	53,8	7,92	73,7	41	35	7,21	67,1	41	34	6,61	61,5	41	33	6,10	56,8	41	32
65	20,2	58,4	9,13	91,0	44	38	8,31	82,9	44	37	7,63	76,1	44	37	7,05	70,3	44	36
70	21,8	63,1	10,20	107,6	47	41	9,30	98,0	47	40	8,55	90,1	47	39	7,92	83,5	47	38

$$z = \frac{h'^2 - 38 h' + 348}{h' - 29} \quad l = \frac{9360 h'^2}{841 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{9l \cdot h'}{5800} \quad z = \frac{26}{29} h'$$

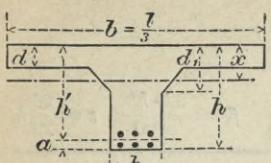
für  $h' \leq 58 \text{ cm}$

$2500$				$3000$				$3500$				$4000 \text{ kg/m}$			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm

2,67	10,4	17	18	2,24	8,7	17	18	2,74	12,7	21	18	2,40	11,2	21	18
3,76	17,5	21	18	3,16	14,7	21	18	4,71	29,3	28	23	4,16	25,8	28	23
5,05	27,4	24	20	4,26	23,2	24	20	3,68	20,0	24	19	3,25	17,7	24	19
6,40	39,7	28	25	5,43	33,7	28	24	5,92	41,4	31	26	5,22	36,4	31	25
8,02	56,0	31	27	6,81	47,6	31	27	7,14	55,4	34	29	6,33	49,1	34	29
9,59	74,5	34	30	8,19	63,5	34	30	8,54	72,9	38	33	7,58	64,7	38	33
11,43	97,6	38	34	9,79	83,5	38	34	11,28	105,0	41	37	9,88	92,0	41	37
								11,36	113,1	44	39	10,11	100,9	44	39

$7000$				$8000$				$9000$				$10\ 000 \text{ kg/m}$			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm

3,08	21,5	31	22	2,71	18,9	31	21	2,96	23,0	34	23	2,68	20,8	34	21
3,76	29,2	34	25	3,31	25,7	34	24	3,57	30,5	38	26	3,22	27,5	38	24
4,53	38,7	38	28	3,99	34,1	38	27	4,19	39,0	41	29	3,79	35,3	41	28
5,30	49,4	41	31	4,68	43,6	41	30	4,85	48,4	44	33	4,39	43,8	44	31
6,12	61,0	44	35	5,41	54,0	44	34	6,90	57,8	47	35	4,96	52,4	47	34



$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 20 \text{ cm}$$

$$x = \frac{9}{29} h'$$

$$l = \frac{1600(27h'^2 - 1140h' + 11600)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l(9h' - 290)}{45h'}$$

für  $h' > 64 \text{ cm}$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45	4,55	10,6	10	20	2,38	5,5	10	20								
20	6,2	17,9	7,55	23,4	15	20	4,09	12,7	15	20	2,80	8,7	15	20	2,13	6,6	15	20
25	7,75	22,4	11,42	44,3	17	20	6,27	24,3	17	20	4,33	16,8	17	20	3,30	12,8	17	20
30	9,3	26,9					8,58	39,9	21	20	6,01	28,0	21	20	4,62	21,5	21	20
35	10,9	31,4					11,37	61,7	24	22	8,02	43,6	24	21	6,20	33,7	24	21
40	12,4	35,9									10,00	62,0	28	26	7,81	48,5	28	25
45	14,0	40,4													9,75	68,0	31	28
50	15,5	44,8													11,60	90,0	34	31
55	17,1	49,4																
60	18,6	53,8																
65	20,2	58,3																
70	21,8	62,9																

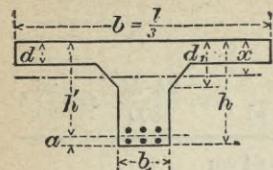
$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45																
20	6,2	17,9																
25	7,75	22,4																
30	9,3	26,9																
35	10,9	31,4	2,90	15,8	24	20	2,62	14,2	24	20								
40	12,4	35,9	3,72	23,1	28	22	3,37	20,9	28	21	3,08	19,1	28	21	2,84	17,6	28	20
45	14,0	40,4	4,68	32,7	31	25	4,24	29,6	31	24	3,88	27,1	31	24	3,57	24,9	31	23
50	15,5	44,8	5,68	44,1	34	28	5,15	40,0	34	28	4,72	36,6	34	27	4,35	33,8	34	26
55	17,1	49,4	6,82	58,2	38	32	6,20	52,9	38	31	5,67	48,4	38	30	5,23	44,7	38	29
60	18,6	53,8	7,93	73,8	41	35	7,22	67,2	41	34	6,63	61,8	41	33	6,12	57,0	41	32
65	20,2	58,3	9,21	92,9	45	39	8,38	84,5	45	38	7,70	77,6	45	37	7,12	71,8	45	36
70	21,8	62,9	10,39	112,0	48	41	9,47	102,2	48	41	8,71	94,0	48	40	8,07	87,1	48	39

$$z = \frac{27h'^2 - 1140h' + 11600}{3(9h' - 290)} \quad l = \frac{9360h'^2}{841[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{9l \cdot h'}{5800} \quad z = \frac{26h'}{29}$$

für  $h' \leq 64 \text{ cm}$

$2500$				$3000$				$3500$				$4000 \text{ kg/m}$			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
2,67	10,4	17	20	2,24	8,7	17	20								
3,76	17,5	21	20	3,16	14,7	21	20	2,74	12,7	21	20	2,40	11,2	21	20
5,05	27,4	24	20	4,26	23,2	24	20	3,68	20,0	24	20	3,25	17,7	24	20
6,40	39,7	28	25	5,43	33,7	28	24	4,71	29,3	28	23	4,16	25,8	28	23
8,02	56,0	31	27	6,81	47,6	31	27	5,92	41,4	31	26	5,22	36,4	31	25
9,59	74,5	34	30	8,19	63,5	34	30	7,14	55,4	34	29	6,33	49,1	34	29
11,43	97,6	38	34	9,79	83,5	38	34	8,54	72,9	38	33	7,58	64,7	38	33
				11,29	105,0	41	37	9,90	92,2	41	37	8,81	82,0	41	36
								11,47	115,7	45	40	10,21	103,0	45	40

$7000$				$8000$				$9000$				$10\ 000 \text{ kg/m}$			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
3,08	21,5	31	22	2,71	18,9	31	21								
3,76	29,2	34	25	3,31	25,7	34	24	2,96	23,0	34	23	2,68	20,8	34	21
4,53	38,7	38	28	3,99	34,1	38	27	3,57	30,5	38	26	3,22	27,5	38	24
5,31	49,5	41	31	4,69	43,6	41	30	4,20	39,1	41	29	3,80	35,4	41	28
6,18	62,3	45	35	5,46	55,1	45	34	4,90	49,4	45	33	4,44	44,7	45	31
7,02	75,8	48	38	6,22	67,1	48	37	5,58	60,2	48	36	5,06	54,6	48	34



$$\sigma_b = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$l = \frac{9360 h'^2}{841 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$

h' cm	x em	z em	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45	4,55	10,6	10	22	2,38	5,5	10	22								
20	6,2	17,9	7,55	23,4	15	22	4,09	12,7	15	22	2,80	8,7	15	22	2,13	6,6	15	22
25	7,75	22,4	11,42	44,3	17	22	6,27	24,3	17	22	4,33	16,8	17	22	3,30	12,8	17	22
30	9,3	26,9					8,58	39,9	21	22	6,01	28,0	21	22	4,62	21,5	21	22
35	10,9	31,4					11,37	61,7	24	22	8,02	43,6	24	22	6,20	33,7	24	22
40	12,4	35,9									10,00	62,0	28	26	7,81	48,5	28	25
45	14,0	40,4													9,75	68,0	31	28
50	15,5	44,8													11,60	90,0	34	31
55	17,1	49,4																
60	18,6	53,8																
65	20,2	58,3																
70	21,8	62,8																

h' cm	x em	z em	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,65	13,45																
20	6,2	17,9																
25	7,75	22,4																
30	9,3	26,9																
35	10,9	31,4	2,90	15,8	24	22	2,62	14,2	24	22	3,08	19,1	28	22	2,84	17,6	28	22
40	12,4	35,9	3,72	23,1	28	22	3,37	20,9	28	22								
45	14,0	40,4	4,68	32,7	31	25	4,24	29,6	31	24	3,88	27,1	31	24	3,57	24,9	31	23
50	15,5	44,8	5,68	44,1	34	28	5,15	40,0	34	28	4,72	36,6	34	27	4,35	33,8	34	26
55	17,1	49,4	6,82	58,2	38	32	6,20	52,9	38	31	5,67	48,4	38	30	5,23	44,7	38	29
60	18,6	53,8	7,98	73,8	41	35	7,22	67,2	41	34	6,63	61,8	41	33	6,12	57,0	41	32
65	20,2	58,3	9,23	93,1	45	39	8,40	84,7	45	38	7,71	77,8	45	37	7,13	71,9	45	36
70	21,8	62,8	10,42	113,1	48	41	9,51	103,2	48	41	8,75	95,0	48	40	8,10	88,0	48	39

$$d \geq 22 \text{ cm}$$

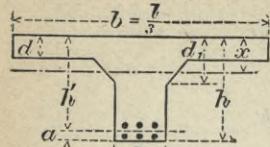
$$x = \frac{9}{29} h'$$

$$f_e = \frac{9l \cdot h'}{5800}$$

$$z = \frac{26}{29} h'$$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,67	10,4	17	22	2,24	8,7	17	22	2,74	12,7	21	22	2,40	11,2	21	22	
3,76	17,5	21	22	3,16	14,7	21	22									
5,05	27,4	24	22	4,26	23,2	24	22	3,68	20,0	24	22	3,25	17,7	24	22	
6,40	39,7	28	25	5,43	33,7	28	24	4,71	29,3	28	23	4,16	25,8	28	23	
8,02	56,0	31	27	6,81	47,6	31	27	5,92	41,4	31	26	5,22	36,4	31	25	
9,59	74,5	34	30	8,19	63,5	34	30	7,14	55,4	34	29	6,33	49,1	34	29	
11,43	97,6	38	34	9,79	83,5	38	34	8,54	72,9	38	33	7,58	64,7	38	33	
				11,29	105,0	41	37	9,90	92,2	41	37	8,81	82,0	41	36	
								11,48	115,8	45	40	10,21	103,0	45	40	

7000				8000				9000				10 000 kg/m			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
3,08	21,5	31	22	2,71	18,9	31	22	2,96	23,0	34	23	2,68	20,8	34	22
3,76	29,2	34	25	3,31	25,7	34	24								
4,53	38,7	38	28	3,99	34,1	38	27	3,57	30,5	38	26	3,22	27,5	38	24
5,31	49,5	41	31	4,69	43,6	41	30	4,20	39,1	41	29	3,80	35,4	41	28
6,19	62,4	45	35	5,47	55,2	45	34	4,90	49,5	45	33	4,44	44,8	45	31
7,05	76,5	48	38	6,25	67,9	48	37	5,60	60,9	48	36	5,08	55,2	48	34



Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

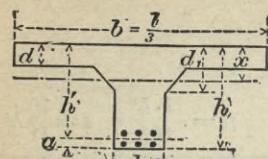
$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm} \quad d = 10 \text{ cm} \\ \sigma_e = 1000 \text{ "} \quad x = \frac{3}{11} h' \\ l = \frac{2000(9h'^2 - 210h' + 1100)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l(3h' - 55)}{36h'} \\ \text{für } h' > 37 \text{ cm}$$

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				5000				5500				6000					
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$		
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	cm	
15	4,09	13,6																		
20	5,45	18,2																		
25	6,82	22,8																		
30	8,18	27,3																		
35	9,55	31,8																		
40	10,9	36,4	2,75	12,4	25	16														
45	12,3	41,1	3,38	16,7	25	18	3,06	15,1	25	17	2,80	13,8	25	17						
50	13,6	46,0	3,96	20,9	30	19	3,59	19,0	30	19	3,29	17,4	30	18	3,03	16,0	30	18		
55	15,0	50,8	4,57	25,4	30	21	4,15	23,0	30	20	3,80	21,1	30	20	3,51	19,5	30	19		
60	16,4	55,7	5,11	29,6	35	22	4,65	26,9	35	22	4,26	24,7	35	21	3,94	22,8	35	21		
65	17,7	60,7	5,70	34,1	35	23	5,19	31,0	35	23	4,76	28,5	35	22	4,40	26,3	35	22		
70	19,1	65,6	6,17	38,0	40	23	5,64	34,7	40	23	5,18	31,9	40	22	4,80	29,5	40	22		

$$z = \frac{9 h'^2 - 210 h' + 1100}{3(3h' - 55)} \quad l = \underbrace{\frac{1000 h'^2}{121[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]}}_{\text{für } h' \leq 37 \text{ cm}} \quad f_e = -\frac{l \cdot h'}{880} \quad z = \frac{10}{11} h$$

2500				3000				3500				4000 kg/m			
<i>l</i> m	<i>f<sub>e</sub></i> qcm	<i>b<sub>1</sub></i> cm	<i>d<sub>1</sub></i> cm												
2,78	9,5	20	16	2,35	8,0	20	15	2,73	10,9	20	16	3,07	13,8	25	16
3,75	14,9	20	17	3,16	12,6	20	16	3,48	15,7	25	17	3,78	18,7	25	18
4,73	21,3	25	18	4,01	18,1	25	17	4,27	21,1	25	19	4,41	23,3	30	20
5,79	28,6	25	19	4,91	24,2	25	19	5,16	26,3	30	20	5,67	32,8	35	22
6,70	35,4	30	21	5,71	30,1	30	20	5,95	32,3	35	24	6,31	37,8	35	24
7,69	42,7	30	23	6,56	36,5	30	22	6,74	31,9	30	22	5,10	28,3	30	21
8,46	49,0	35	24	7,27	42,1	35	23	6,93	36,9	35	23	5,67	32,8	35	22
9,37	56,1	35	25	8,07	48,3	35	25	7,09	42,4	35	24	6,31	37,8	35	24
10,00	61,5	40	25	8,66	53,3	40	25	7,63	46,9	40	24	6,83	42,0	40	24

## II. Tabellen für Plattenbalken.



$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qem}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 12 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{11} h'$$

$$l = \frac{800 (h'^2 - 28 h' + 176)}{h' [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

für  $h' > 44 \text{ cm}$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6	3,39	5,8	10	12												
20	5,45	18,2	5,19	11,8	15	14	3,02	6,9	15	13	2,08	4,7	15	12				
25	6,82	22,8	8,47	24,1	15	14	4,65	18,2	15	14	3,21	9,1	15	13	2,57	7,3	15	12
30	8,18	27,3	11,11	37,9	20	19	6,35	21,6	20	18	4,45	15,2	20	17	3,43	11,7	20	16
35	9,55	31,8					8,43	33,6	20	19	5,95	23,7	20	18	4,59	18,3	20	17
40	10,9	36,4					10,32	46,9	25	19	7,43	33,8	25	19	5,79	26,3	25	18
45	12,3	40,9									9,24	47,3	25	21	7,24	37,0	25	21
50	13,6	45,5									10,73	60,1	30	23	8,50	47,6	30	23
55	15,0	50,3													9,89	59,3	30	25
60	16,4	55,1													10,93	69,2	35	26
65	17,7	60,0																
70	19,1	64,9																

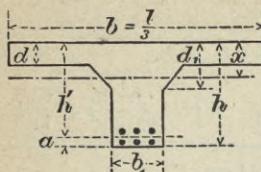
$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6																
20	5,45	18,2																
25	6,82	22,8																
30	8,18	27,3																
35	9,55	31,8																
40	10,9	36,4	2,76	12,6	25	16	2,50	11,4	25	15								
45	12,3	40,9	3,48	17,8	25	18	3,15	16,1	25	18	2,88	14,7	25	17	2,65	13,6	25	17
50	13,6	45,5	4,16	23,3	30	21	3,78	21,2	30	20	3,46	19,4	30	20	3,19	17,9	30	19
55	15,0	50,3	4,89	29,4	30	23	4,44	26,6	30	22	4,06	24,4	30	21	3,75	22,5	30	21
60	16,4	55,1	5,52	35,0	35	24	5,02	31,8	35	23	4,61	29,2	35	23	4,26	27,0	35	22
65	17,7	60,0	6,22	41,2	35	25	5,66	37,5	35	25	5,20	34,4	35	24	4,81	31,8	35	24
70	19,1	64,9	6,80	46,6	40	26	6,21	42,6	40	26	5,71	39,2	40	25	5,29	36,3	40	25

$z = \frac{h'^2 - 28 h' + 176}{h' - 22}$				$l = \frac{1000 h'^2}{121 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$				$f_e = \frac{l \cdot h'}{880}$				$z = \frac{10}{11} h'$			
für $h' \leq 44 \text{ cm}$								für $h' > 44 \text{ cm}$							

$2500$				$3000$				$3500$				$4000 \text{ kg/m}$				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,78	9,5	20	16	2,35	8,0	20	15									
3,75	14,9	20	17	3,16	12,6	20	16	2,73	10,9	20	16	2,41	9,6	20	15	
4,75	21,6	25	18	4,03	18,3	25	17	3,49	15,9	25	17	3,09	14,1	25	16	
5,95	30,4	25	20	5,05	25,8	25	20	4,39	22,4	25	19	3,88	19,9	25	19	
7,04	39,4	30	22	6,00	33,6	30	22	5,23	29,3	30	21	4,63	26,0	30	21	
8,21	49,3	30	25	7,01	42,1	30	24	6,12	36,7	30	24	5,44	32,6	30	23	
9,15	57,9	35	26	7,86	49,8	35	25	6,89	43,6	35	25	6,13	38,8	35	24	
10,23	67,7	35	27	8,82	58,4	35	27	7,74	51,2	35	26	6,90	45,7	35	26	
				9,54	65,4	40	27	8,40	57,6	40	27	7,52	51,5	40	27	

$7000$				$8000$				$9000$				$10\ 000 \text{ kg/m}$			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
2,78	15,6	30	18												
3,24	19,4	30	20	2,86	17,2	30	19								
3,69	23,4	35	22	3,26	20,6	35	21	2,92	18,5	35	20				
4,17	27,6	35	23	3,69	24,4	35	23	3,31	21,9	35	22	2,99	19,8	35	21
4,60	31,5	40	24	4,07	27,9	40	23	3,66	25,1	40	23	3,32	22,8	40	22

## II. Tabellen für Plattenbalken.

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ ",}$$

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

$$x = \frac{3}{11} h'$$

$$l = \frac{2800(9h'^2 - 294h' + 2156)}{27h'[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{7l(3h' - 77)}{180h'}$$

für  $h' > 51$  cm

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	em	em	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm
15	4,09	13,6	3,39	5,8	10	14												
20	5,45	18,2	5,19	11,8	15	14	3,02	6,9	15	14	2,08	4,7	15	14				
25	6,82	22,8	8,47	24,1	15	14	4,65	13,2	15	14	3,21	9,1	15	14	2,57	7,3	15	14
30	8,18	27,3	11,11	37,9	20	19	6,35	21,6	20	18	4,45	15,2	20	17	3,43	11,7	20	16
35	9,55	31,8					8,43	33,6	20	19	5,95	23,7	20	18	4,59	18,3	20	17
40	10,9	36,4					10,32	46,9	25	19	7,43	33,8	25	19	5,79	26,3	25	18
45	12,3	40,9									9,25	47,3	25	21	7,25	37,1	25	21
50	13,6	45,5									10,88	61,9	30	23	8,61	49,0	30	23
55	15,0	50,0													10,20	63,4	30	26
60	16,4	54,8																
65	17,7	59,5																
70	19,1	64,4																

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	em	em	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm
15	4,09	13,6																
20	5,45	18,2																
25	6,82	22,8																
30	8,18	27,3																
35	9,55	31,8																
40	10,9	36,4	2,76	12,6	25	16	2,50	11,4	25	15								
45	12,3	40,9	3,48	17,8	25	18	3,15	16,1	25	18	2,88	14,7	25	17	2,65	13,6	25	17
50	13,6	45,5	4,22	24,0	30	21	3,83	21,8	30	20	3,50	19,9	30	20	3,23	18,4	30	19
55	15,0	50,0	5,04	31,3	30	24	4,58	28,5	30	23	4,20	26,1	30	22	3,87	24,1	30	22
60	16,4	54,8	5,80	38,8	35	25	5,27	35,2	35	25	4,84	32,3	35	24	4,47	29,9	35	24
65	17,7	59,5	6,60	46,6	35	27	6,00	42,4	35	27	5,52	39,0	35	26	5,10	36,0	35	26
70	19,1	64,4	7,28	53,8	40	29	6,65	49,1	40	28	6,11	45,2	40	28	5,65	41,8	40	27

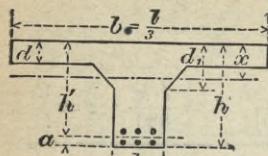
## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{9h'^2 - 294h' + 2156}{3(3h' - 77)} \quad l = \frac{1000h'^2}{121[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{880} \quad z = \frac{10}{11} h'$$

für  $h' \leq 51$  cm

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	
m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	
2,78	9,5	20	16	2,35	8,0	20	15									
3,75	14,9	20	17	3,16	12,6	20	16	2,73	10,9	20	16	2,41	9,6	20	15	
4,75	21,6	25	18	4,03	18,3	25	17	3,49	15,9	25	17	3,09	14,1	25	16	
5,96	30,5	25	20	5,05	25,8	25	20	4,40	22,5	25	19	3,88	19,8	25	19	
7,13	40,5	30	22	6,08	34,6	30	22	5,30	30,1	30	21	4,70	26,7	30	21	
8,47	52,7	30	26	7,24	45,0	30	25	6,32	39,3	30	25	5,61	34,9	30	24	
9,60	64,1	35	27	8,25	55,1	35	27	7,23	48,3	35	26	6,44	43,0	35	26	
10,86	76,6	35	28	9,35	66,0	35	28	8,20	57,9	35	28	7,31	51,6	35	27	
				10,20	75,4	40	30	9,00	66,5	40	30	8,05	59,5	40	29	
7000	8000	9000	10 000	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m
$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	
m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	
2,79	15,9	30	18													
3,35	20,8	30	21	2,95	18,4	30	20									
3,88	25,9	35	23	3,42	22,8	35	22	3,06	20,4	35	21	2,78	18,6	35	20	
4,43	31,3	35	25	3,91	27,6	35	24	3,50	24,7	35	23	3,17	22,4	35	22	
4,92	36,4	40	26	4,36	32,3	40	26	3,91	28,9	40	25	3,55	26,2	40	24	

## II. Tabellen für Plattenbalken.



$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 16 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{11} h'$$

$$l = \frac{3200(9h'^2 - 336h' + 2816)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{2l(3h' - 88)}{45h'}$$

für  $h' > 59 \text{ cm}$ Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6	3,39	5,8	10	16												
20	5,45	18,2	5,19	11,8	15	16	3,02	6,9	15	16	2,08	4,7	15	16				
25	6,82	22,8	8,47	24,1	15	16	4,65	13,2	15	16	3,21	9,1	15	16	2,57	7,3	15	16
30	8,18	27,3	11,11	37,9	20	19	6,35	21,6	20	18	4,45	15,2	20	17	3,43	11,7	20	16
35	9,55	31,8					8,43	33,6	20	19	5,95	23,7	20	18	4,59	18,3	20	17
40	10,9	36,4					10,32	46,9	25	19	7,43	33,8	25	19	5,79	26,3	25	18
45	12,3	40,9									9,25	47,3	25	21	7,25	37,1	25	21
50	13,6	45,5									10,88	61,9	30	23	8,61	49,0	30	23
55	15,0	50,0													10,24	64,0	30	26
60	16,4	54,5																
65	17,7	59,2																
70	19,1	64,0																

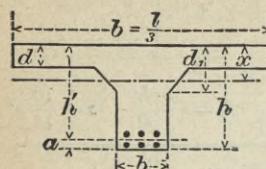
$h'$ em	$x$ em	$z$ em	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6																
20	5,45	18,2																
25	6,82	22,8																
30	8,18	27,3																
35	9,55	31,8																
40	10,9	36,4	2,76	12,6	25	16	2,50	11,4	25	16	2,88	14,7	25	17	2,65	13,6	25	17
45	12,3	40,9	3,48	17,8	25	18	3,15	16,1	25	18	3,50	19,9	30	20	3,23	18,4	30	19
50	13,6	45,5	4,22	24,0	30	21	3,83	21,8	30	20								
55	15,0	50,0	5,06	31,7	30	24	4,60	28,8	30	23	4,21	26,3	30	22	3,88	24,3	30	22
60	16,4	54,5	5,90	40,2	35	25	5,35	36,5	35	25	4,91	33,5	35	24	4,54	30,9	35	24
65	17,7	59,2	6,79	49,6	35	28	6,18	45,2	35	28	5,67	41,5	35	27	5,25	38,4	35	27
70	19,1	64,0	7,66	58,6	40	30	6,90	53,5	40	29	6,35	49,2	40	29	5,88	45,5	40	28

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{9h'^3 - 336h' + 2816}{3(3h' - 88)} \quad l = \frac{1000h'^2}{121[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{880} \quad z = \frac{10}{11}h' \quad \text{für } h' \leq 59 \text{ cm}$$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,78	9,5	20	16	2,35	8,0	20	16									
3,75	14,9	20	17	3,16	12,6	20	16	2,73	10,9	20	16	2,41	9,6	20	16	
4,75	21,6	25	18	4,03	18,3	25	17	3,49	15,9	25	17	3,09	14,1	25	16	
5,96	30,5	25	20	5,05	25,8	25	20	4,40	22,5	25	19	3,88	19,8	25	19	
7,13	40,5	30	22	6,08	34,6	30	22	5,30	30,1	30	21	4,70	26,7	30	21	
8,50	53,1	30	26	7,26	45,4	30	25	6,34	39,6	30	25	5,63	35,2	30	24	
9,75	66,4	35	27	8,38	57,1	35	27	7,34	50,0	35	26	6,54	44,5	35	26	
11,17	81,7	35	30	9,61	70,3	35	30	8,44	61,7	35	29	7,53	55,1	35	29	
				10,60	82,1	40	31	9,35	72,4	40	31	8,37	64,9	40	30	
7000				8000				9000				10 000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,79	15,9	30	18													
3,36	21,0	30	21	2,96	18,5	30	20									
3,94	26,9	35	23	3,48	23,7	35	22	3,11	21,2	35	21	2,82	19,2	35	20	
4,55	33,3	35	26	4,03	29,5	35	25	3,60	26,3	35	24	3,27	23,9	35	23	
5,12	39,7	40	27	4,54	35,2	40	27	4,07	31,6	40	26	3,69	28,6	40	25	

## II. Tabellen für Plattenbalken



$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm} \quad d = 18 \text{ cm}$$

$$\sigma_e = 1000 \quad " \quad x = \frac{3}{11} h'$$

$$l = \underbrace{\frac{1200(h'^2 - 42h' + 396)}{h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]}}_{\text{für } h' > 66 \text{ cm}} \quad f_e = \frac{3l(h' - 33)}{20h'}$$

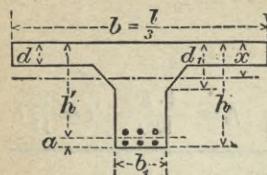
**Unterzugshöhe**  $h = h' + 6 \text{ cm}$

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				5000				5500				6000				
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	
cm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em
15	4,09	18,6																	
20	5,45	18,2																	
25	6,82	22,8																	
30	8,18	27,3																	
35	9,55	31,8																	
40	10,9	36,4	2,76	12,6	25	18	2,50	11,4	25	18									
45	12,3	40,9	3,48	17,8	25	18	3,15	16,1	25	18	2,88	14,7	25	18	2,65	13,6	25	18	
50	13,6	45,5	4,22	24,0	30	21	3,83	21,8	30	20	3,50	19,9	30	20	3,23	18,4	30	19	
55	15,0	50,0	5,06	31,7	30	24	4,60	28,8	30	23	4,21	26,3	30	22	3,88	24,3	30	22	
60	16,4	54,5	5,90	40,3	35	25	5,36	36,6	35	25	4,92	33,6	35	24	4,55	31,0	35	24	
65	17,7	59,1	6,85	50,6	35	28	6,24	46,0	35	28	5,72	42,2	35	27	5,30	39,2	35	27	
70	19,1	63,6	7,71	61,1	40	31	7,04	55,7	40	30	6,47	51,3	40	30	6,00	47,5	40	29	

$$z = \frac{h'^2 - 42h' + 396}{h' - 33} \quad l = \underbrace{\frac{1000 h'^2}{121 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}}_{\text{für } h' \leq 66 \text{ cm}} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{880} \quad z = \frac{10}{11} h'$$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
<i>l</i> m	<i>f<sub>e</sub></i> qcm	<i>b<sub>1</sub></i> cm	<i>d<sub>1</sub></i> cm													
2,78	9,5	20	18	2,35	8,0	20	18									
3,75	14,9	20	18	3,16	12,6	20	18	2,73	10,9	20	18	2,41	9,6	20	18	
4,75	21,6	25	18	4,03	18,3	25	18	3,49	15,9	25	18	3,09	14,1	25	18	
5,96	30,5	25	20	5,05	25,8	25	20	4,40	22,5	25	19	3,88	19,8	25	19	
7,13	40,5	30	22	6,08	34,6	30	22	5,30	30,1	30	21	4,70	26,7	30	21	
8,50	53,1	30	26	7,26	45,4	30	25	6,34	39,6	30	25	5,63	35,2	30	24	
9,76	66,6	35	27	8,38	57,1	35	27	7,35	50,1	35	26	6,54	44,5	35	26	
11,28	83,3	35	30	9,70	71,6	35	30	8,52	62,9	35	29	7,60	56,1	35	29	
				10,81	85,5	40	32	9,54	75,5	40	32	8,52	67,5	40	31	

7000				8000				9000				10 000 kg/m				
<i>l</i> m	<i>f<sub>e</sub></i> qcm	<i>b<sub>1</sub></i> cm	<i>d<sub>1</sub></i> cm													
2,79	15,9	30	18													
3,36	21,0	30	21	2,96	18,5	30	20									
3,94	26,9	35	23	3,48	23,7	35	22	3,12	21,3	35	21	2,82	19,2	35	20	
4,60	34,0	35	26	4,06	30,0	35	25	3,64	26,9	35	24	3,29	24,3	35	23	
5,22	41,4	40	28	4,62	36,6	40	27	4,15	32,9	40	26	3,76	29,8	40	25	



$$\sigma_b = 25 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$l = \frac{1000 h'^2}{121 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6	3,39	5,8	10	20												
20	5,45	18,2	5,19	11,8	15	20	3,02	6,9	15	20	2,08	4,7	15	20				
25	6,82	22,8	8,47	24,1	15	20	4,65	13,2	15	20	3,21	9,1	15	20	2,57	7,3	15	20
30	8,18	27,3	11,11	37,9	20	20	6,35	21,6	20	20	4,45	15,2	20	20	3,43	11,7	20	20
35	9,55	31,8					8,43	33,6	20	20	5,95	23,7	20	20	4,59	18,3	20	20
40	10,9	36,4					10,32	46,9	25	20	7,43	33,8	25	20	5,79	26,3	25	20
45	12,3	40,9									9,25	47,3	25	21	7,25	37,1	25	21
50	13,6	45,5									10,88	61,9	30	23	8,61	49,0	30	23
55	15,0	50,0													10,24	64,0	30	26
60	16,4	54,5																
65	17,7	59,1																
70	19,1	63,6																

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	4,09	13,6																
20	5,45	18,2																
25	6,82	22,8																
30	8,18	27,3																
35	9,55	31,8																
40	10,9	36,4	2,76	12,6	25	20	2,50	11,4	25	20	2,88	14,7	25	20	2,65	13,6	25	20
45	12,3	40,9	3,48	17,8	25	20	3,15	16,1	25	20	3,50	19,9	30	20	3,23	18,4	30	20
50	13,6	45,5	4,22	24,0	30	21	3,83	21,8	30	20	3,50	19,9	30	20				
55	15,0	50,0	5,06	31,7	30	24	4,60	28,8	30	23	4,21	26,3	30	22	3,88	24,3	30	22
60	16,4	54,5	5,90	40,3	35	25	5,36	36,6	35	25	4,92	33,6	35	24	4,55	31,0	35	24
65	17,7	59,1	6,85	50,6	35	28	6,24	46,0	35	28	5,72	42,2	35	27	5,30	39,2	35	27
70	19,1	63,6	7,75	61,7	40	31	7,07	56,3	40	30	6,50	51,7	40	30	6,02	47,9	40	29

$$d \geq 20 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{11} h'$$

$$f_e = \frac{l \cdot h'}{880}$$

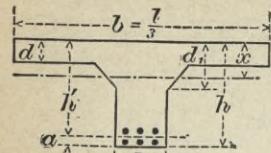
$$z = \frac{10}{11} h'$$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,78	9,5	20	20	2,35	8,0	20	20									
3,75	14,9	20	20	3,16	12,6	20	20	2,73	10,9	20	20	2,41	9,6	20	20	
4,75	21,6	25	20	4,03	18,3	25	20	3,49	15,9	25	20	3,09	14,1	25	20	
5,96	30,5	25	20	5,05	25,8	25	20	4,40	22,5	25	20	3,88	19,8	25	20	
7,13	40,5	30	22	6,08	34,6	30	22	5,30	30,1	30	21	4,70	26,7	30	21	
8,50	53,1	30	26	7,26	45,4	30	25	6,34	39,6	30	25	5,63	35,2	30	24	
9,76	66,6	35	27	8,38	57,1	35	27	7,35	50,1	35	26	6,54	44,5	35	26	
11,28	83,3	35	30	9,70	71,6	35	30	8,52	62,9	35	29	7,60	56,1	35	29	
				10,87	86,5	40	32	9,57	76,1	40	32	8,57	68,2	40	31	

7000				8000				9000				10 000 kg/m			
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
2,79	15,9	30	20												
3,36	21,0	30	21	2,96	18,5	30	20								
3,94	26,9	35	23	3,48	23,7	35	22	3,12	21,3	35	21	2,82	19,2	35	20
4,60	34,0	35	26	4,06	30,0	35	25	3,64	26,9	35	24	3,29	24,3	35	23
5,25	41,8	40	28	4,65	37,0	40	27	4,16	33,1	40	26	3,78	30,1	40	25

## II. Tabellen für Plattenbalken.

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

$$d = 10 \text{ cm}$$

$$x = \frac{3}{13} h'$$

$$l = \frac{1600(9h'^2 - 240h' + 1300)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l(3h' - 65)}{45h'}$$

für  $h' > 43$  cm

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	cm
15	3,46	13,85	2,32	2,7	10	10												
20	4,61	18,47	3,85	5,9	15	10	2,08	3,2	15	10								
25	5,77	23,1	5,82	11,2	15	10	3,20	6,2	15	10								
30	6,92	27,7	7,64	17,6	20	10	4,87	10,1	20	10	3,06	7,1	20	10	2,36	5,5	20	10
35	8,07	32,3	9,94	26,8	20	12	5,80	15,6	20	12	4,10	11,0	20	11	3,16	8,5	20	11
40	9,22	36,9					7,10	21,8	25	13	5,11	15,7	25	13	3,99	12,3	25	13
45	10,38	41,5					8,76	30,3	25	14	6,34	21,9	25	14	4,97	17,2	25	14
50	11,53	46,3					10,00	37,8	30	16	7,36	27,8	30	16	5,88	22,0	30	16
55	12,69	51,1									8,51	34,4	30	17	6,77	27,4	30	17
60	13,84	56,0									9,30	39,6	35	18	7,47	31,8	35	18
65	15,0	60,8									10,29	45,7	35	19	8,80	36,9	35	19
70	16,15	65,7													8,87	40,9	40	19

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	cm
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,3	2,85	10,8	30	14												
55	12,69	51,1	3,34	13,5	30	15	3,04	12,3	30	15	2,78	11,2	30	15				
60	13,84	56,0	3,77	16,0	35	16	3,43	14,6	35	16	3,15	13,4	35	16	2,91	12,4	35	15
65	15,0	60,8	4,24	18,8	35	17	3,86	17,1	35	17	3,54	15,7	35	17	3,28	14,6	35	16
70	16,15	65,7	4,63	21,3	40	17	4,22	19,4	40	17	3,89	17,9	40	17	3,60	16,6	40	16

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{9h'^2 - 240h' + 1300}{3(3h' - 65)} \quad l = \frac{960h'^2}{169[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{1300} \quad z = \frac{12h'}{13}$$

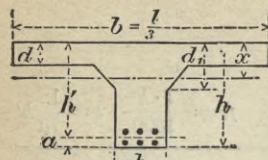
für  $h' \leq 43$  cm

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	cm
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,3	2,85	10,8	30	14												
55	12,69	51,1	3,34	13,5	30	15	3,04	12,3	30	15	2,78	11,2	30	15				
60	13,84	56,0	3,77	16,0	35	16	3,43	14,6	35	16	3,15	13,4	35	16	2,91	12,4	35	15
65	15,0	60,8	4,24	18,8	35	17	3,86	17,1	35	17	3,54	15,7	35	17	3,28	14,6	35	16
70	16,15	65,7	4,63	21,3	40	17	4,22	19,4	40	17	3,89	17,9	40	17	3,60	16,6	40	16

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	cm
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,3	2,85	10,8	30	14												
55	12,69	51,1	3,34	13,5	30	15	3,04	12,3	30	15	2,78	11,2	30	15				
60	13,84	56,0	3,77	16,0	35	16	3,43	14,6	35	16	3,15	13,4	35	16	2,91	12,4	35	15
65	15,0	60,8	4,24	18,8	35	17	3,86	17,1	35	17	3,54	15,7	35	17	3,28	14,6	35	16
70	16,15	65,7	4,63	21,3	40	17	4,22	19,4	40	17	3,89	17,9	40	17	3,60	16,6	40	16

## II. Tabellen für Plattenbalken



$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm} \quad d = 12 \text{ cm} \\ \sigma_e = 1000 \quad " \quad x = \frac{3}{13} h' \\ l = \frac{640 (h'^2 - 32 h' + 208)}{h' [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{2l(h' - 26)}{25 h'} \\ \text{für } h' > 52 \text{ cm}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

h'	x	z	p = 500				1000				1500				2000				
			l	fe	b <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	l	fe	b <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	l	fe	b <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	l	fe	b <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	
cm	cm	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	
15	3,46	13,85	2,32	2,7	10	12													
20	4,61	18,47	3,85	5,9	15	12	2,08	3,2	15	12									
25	5,77	23,1	5,82	11,2	15	12	3,20	6,2	15	12									
30	6,92	27,7	7,64	17,6	20	12	4,37	10,1	20	12	3,06	7,1	20	12	2,36	5,5	20	12	
35	8,07	32,3	9,94	26,8	20	12	5,80	15,6	20	12	4,10	11,0	20	12	3,16	8,5	20	12	
40	9,22	36,9					7,10	21,8	25	13	5,11	15,7	25	13	3,99	12,3	25	13	
45	10,38	41,5					8,79	30,4	25	14	6,36	22,0	25	14	4,98	17,3	25	14	
50	11,53	46,1					10,15	39,1	30	16	7,48	28,8	30	16	5,92	22,8	30	16	
55	12,69	50,9									8,84	37,2	30	18	7,02	29,6	30	18	
60	13,84	55,5									9,83	44,5	35	19	7,90	35,8	35	19	
65	15,0	60,3									11,02	52,9	35	20	8,90	42,7	35	20	
70	16,15	65,2										9,60	48,3	40	21				

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				5000				5500				6000			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	em	em	m	qcm	cm	em	m	qcm	cm	em	m	qcm	cm	em	m	qcm	cm	em
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,1	2,90	11,2	30	14	2,63	10,1	30	14								
55	12,69	50,9	3,47	14,6	30	16	3,15	13,3	30	16	2,88	12,1	30	15				
60	13,84	55,5	3,99	18,1	35	17	3,63	16,5	35	17	3,33	15,1	35	17	3,08	14,0	35	16
65	15,0	60,3	4,55	21,8	35	18	4,14	19,9	35	18	3,80	18,2	35	18	3,51	16,9	35	17
70	16,15	65,2	5,01	25,2	40	19	4,57	23,0	40	19	4,21	21,2	40	19	3,89	19,6	40	18

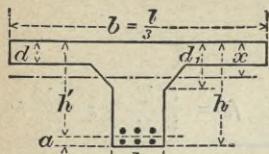
## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{h'^2 - 32h' + 208}{h' - 26} \quad l = \frac{960h'^2}{169[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{1300} \quad z = \frac{12}{13}h$$

für  $h' \leq 52$  cm

2500				3000				3500				4000 kg/m			
<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>	<i>l</i>	<i>fe</i>	<i>b</i> <sub>1</sub>	<i>d</i> <sub>1</sub>
m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm
2,58	6,9	20	12												
3,27	10,0	25	12	2,77	8,5	25	12								
4,10	14,2	25	13	3,48	12,0	25	13	3,02	10,5	25	13	2,66	9,2	25	12
4,90	18,9	30	16	4,18	16,1	30	15	3,64	14,0	30	15	3,23	12,4	30	15
5,83	24,6	30	18	4,98	21,0	30	17	4,35	18,3	30	17	3,86	16,3	30	16
6,61	30,0	35	19	5,68	25,8	35	18	4,98	22,6	35	18	4,43	20,1	35	18
7,48	35,9	35	20	6,44	30,9	35	19	5,65	27,1	35	19	5,04	24,2	35	19
8,11	40,8	40	20	7,08	35,4	40	20	6,20	31,2	40	20	5,54	27,9	40	19

## II. Tabellen für Plattenbalken.



$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ "}$$

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

$$x = \frac{3}{13} h'$$

$$l = \frac{2240(9h'^2 - 336h' + 2548)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{7l(3h' - 91)}{225h'}$$

für  $h' > 61 \text{ cm}$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$ 

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	qcm
15	3,46	13,85	2,32	2,7	10	14												
20	4,61	18,47	3,85	5,9	15	14	2,08	3,2	15	14								
25	5,77	23,1	5,82	11,2	15	14	3,20	6,2	15	14								
30	6,92	27,7	7,64	17,6	20	14	4,37	10,1	20	14	3,06	7,1	20	14	2,36	5,5	20	14
35	8,07	32,3	9,94	26,8	20	14	5,80	15,6	20	14	4,10	11,0	20	14	3,16	8,5	20	14
40	9,22	36,9					7,10	21,8	25	14	5,11	15,7	25	14	3,99	12,3	25	14
45	10,38	41,5					8,79	30,4	25	14	6,36	22,0	25	14	4,98	17,8	25	14
50	11,53	46,1					10,15	39,1	30	16	7,48	28,8	30	16	5,92	22,8	30	16
55	12,69	50,75									8,85	37,4	30	18	7,04	29,8	30	18
60	13,84	55,4									9,98	46,0	35	20	8,03	37,0	35	20
65	15,00	60,0													9,20	45,8	35	20
70	16,15	64,7													10,02	53,0	40	22

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$
cm	em	cm	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	m	qcm	cm	cm	m	qcm
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,1	2,90	11,2	30	14	2,63	10,1	30	14								
55	12,69	50,75	3,48	14,7	30	16	3,16	13,4	30	16	2,90	12,3	30	15	2,67	11,3	30	15
60	13,84	55,4	4,05	18,7	35	18	3,69	17,0	35	17	3,38	15,6	35	17	3,12	14,4	35	16
65	15,00	60,0	4,69	23,3	35	19	4,27	21,3	35	18	3,92	19,5	35	18	3,62	18,0	35	18
70	16,15	64,7	5,23	27,6	40	21	4,78	25,3	40	20	4,40	23,3	40	20	4,07	21,5	40	19

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$z = \frac{9h'^2 - 336h' + 2548}{3(3h' - 91)} \quad l = \frac{960h'^2}{169[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l \cdot h'}{1300} \quad z = \frac{12}{13} h'$$

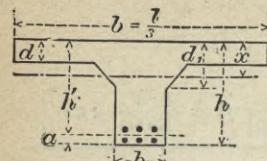
für  $h' \leq 61 \text{ cm}$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	
m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	
2,58	6,9	20	14													
3,27	10,0	25	14	2,77	8,5	25	14									
4,10	14,2	25	14	3,48	12,0	25	14	3,02	10,5	25	14	2,66	9,2	25	14	
4,90	18,9	30	16	4,18	16,1	30	15	3,64	14,0	30	15	3,23	12,4	30	15	
5,85	24,8	30	18	5,00	21,2	30	17	4,36	18,5	30	17	3,87	16,4	30	16	
6,71	31,0	35	19	5,76	26,6	35	19	5,05	23,3	35	18	4,50	20,8	35	18	
7,71	38,4	35	20	6,64	33,1	35	20	5,83	29,0	35	19	5,20	25,9	35	19	
8,48	44,9	40	22	7,34	38,8	40	22	6,47	34,2	40	21	5,79	30,6	40	21	

7000				8000				9000				10 000 kg/m				
$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	$l$	$f_e$	$b_1$	$d_1$	
m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	m	qcm	em	cm	
2,71	12,5	35	16													
3,14	15,6	35	17	2,78	13,8	35	17									
3,54	18,7	40	19	3,13	16,6	40	18	2,81	14,9	40	18					

## II. Tabellen für Plattenbalken.



$$\sigma_b = 20 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$l = \frac{960 h'^2}{169 [(h' + 6) b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	3,46	13,85	2,32	2,7	10	16												
20	4,61	18,47	3,85	5,9	15	16	2,08	3,2	15	16								
25	5,77	23,1	5,82	11,2	15	16	3,20	6,2	15	16								
30	6,92	27,7	7,64	17,6	20	16	4,37	10,1	20	16	3,06	7,1	20	16	2,36	5,5	20	16
35	8,07	32,3	9,94	26,8	20	16	5,80	15,6	20	16	4,10	11,0	20	16	3,16	8,5	20	16
40	9,22	36,9					7,10	21,8	25	16	5,11	15,7	25	16	3,99	12,3	25	16
45	10,38	41,5					8,79	30,4	25	16	6,36	22,0	25	16	4,98	17,3	25	16
50	11,53	46,1					10,15	39,1	30	16	7,48	28,8	30	16	5,92	22,8	30	16
55	12,69	50,75									8,85	37,4	30	18	7,04	29,8	30	18
60	13,84	55,4									9,98	46,0	35	20	8,03	37,0	35	20
65	15,00	60,0													9,23	46,1	35	20
70	16,15	64,6													10,20	54,9	40	22

$h'$ cm	$x$ cm	$z$ cm	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1^{''}$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm
15	3,46	13,85																
20	4,61	18,47																
25	5,77	23,1																
30	6,92	27,7																
35	8,07	32,3																
40	9,22	36,9																
45	10,38	41,5																
50	11,53	46,1	2,90	11,2	30	16	2,63	10,1	30	16								
55	12,69	50,75	3,48	14,7	30	16	3,16	13,4	30	16	2,90	12,3	30	16	2,67	11,3	30	16
60	13,84	55,4	4,05	18,7	35	18	3,69	17,0	35	17	3,38	15,6	35	17	3,12	14,4	35	16
65	15,00	60,0	4,70	23,5	35	19	4,29	21,5	35	18	3,94	19,7	35	18	3,64	18,2	35	18
70	16,15	64,6	5,32	28,6	40	21	4,86	26,2	40	20	4,47	24,1	40	20	4,14	22,3	40	19

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$$d \geq 16 \text{ cm}$$

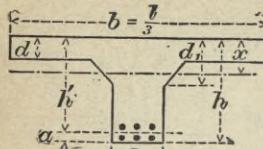
$$x = \frac{3}{13} h'$$

$$f_e = \frac{l \cdot h'}{1300}$$

$$z = \frac{12}{13} h'$$

2500				3000				3500				4000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,58	6,9	20	16													
3,27	10,0	25	16	2,77	8,5	25	16	3,02	10,5	25	16	2,66	9,2	25	16	
4,10	14,2	25	16	3,48	12,0	25	16	3,64	14,0	30	16	3,23	12,4	30	16	
4,90	18,9	30	16	4,18	16,1	30	16	5,85	24,8	30	18	5,05	23,3	35	18	
5,75	31,0	35	19	5,76	26,6	35	19	7,75	38,8	35	20	5,86	29,3	35	19	
8,62	46,4	40	22	7,47	40,2	40	22	6,59	35,5	40	21	5,89	31,7	40	21	
7000				8000				9000				10 000 kg/m				
$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	$l$ m	$f_e$ qcm	$b_1$ cm	$d_1$ cm	
2,71	12,5	35	16													
3,16	15,8	35	17	2,79	14,0	35	17	2,86	15,4	40	18					
3,60	19,4	40	19	3,19	17,2	40	18									

## II. Tabellen für Plattenbalken



$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm}$$

$$d = 10 \text{ cm}$$

$$l = \frac{400(27h'^2 - 870h' + 4900)}{27h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{l(9h' - 245)}{180h'} \quad \text{für } h' > 54 \text{ cm}$$

für  $h' > 54 \text{ cm}$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				1000				1500				2000			
			$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$
cm	em	cm	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em	m	qcm	em	em
15	2,76	14,1																
20	3,67	18,8	2,34	2,2	15	10												
25	4,60	23,4	3,54	4,1	15	10												
30	5,50	28,2	4,63	6,4	20	10	2,65	3,7	20	10								
35	6,43	32,9	6,03	9,7	20	10	3,52	5,7	20	10	2,48	4,0	20	10				
40	7,35	37,5	7,07	13,0	25	10	4,31	7,9	25	10	3,10	5,7	25	10				
45	8,27	42,3	8,63	17,8	25	10	5,33	11,0	25	10	3,86	8,0	25	10	3,03	6,3	25	10
50	9,2	47,0	9,58	22,0	30	10	6,16	14,2	30	10	4,54	10,4	30	10	3,59	8,3	30	10
55	10,11	51,6	11,09	28,0	30	11	7,24	18,3	30	11	5,37	13,6	30	10	4,27	10,8	30	10
60	11,02	56,3					7,95	21,7	35	11	6,01	16,4	35	11	4,84	13,2	35	11
65	11,94	61,1					8,90	25,9	35	12	6,78	19,7	35	12	5,48	15,9	35	12
70	12,85	66,0					9,35	28,6	40	13	7,25	22,2	40	13	5,92	18,1	40	13

## II. Tabellen für Plattenbalken.

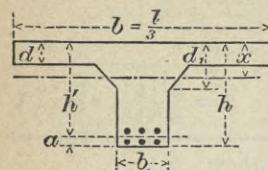
$$z = \frac{27 h'^2 - 870 h' + 4900}{3(9 h' - 245)}$$

$$l = \frac{8280 h'^2}{2401[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]} \quad f_e = \frac{9 l \cdot h'}{19600} \quad z = \frac{46}{49} h'$$

für  $h' \leq 54$  cm

147

10\*



$$\underline{l = \frac{160(3h'^2 - 116h' + 784)}{h'[(h' + 6)b_1 \cdot 0,24 + p]}} \quad f_e = \frac{l(3h' - 98)}{50h'}$$

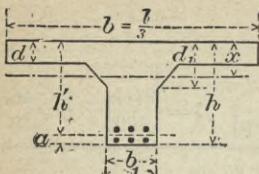
für  $h' > 65$  cm

Unterzugshöhe  $h = h' + 6$  cm

$h'$	$x$	$z$	$p = 500$				$1000$				$1500$				$2000$			
			$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$
em	em	em	m	qem	em	cm	m	qem	em	em	m	qem	em	em	m	qem	em	em

$h'$	$x$	$z$	$p = 4500$				$5000$				$5500$				$6000$			
			$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$
cm	em	cm	m	qem	cm	cm	m	qem	cm	cm	m	qem	cm	cm	m	qem	cm	cm

$$z = \frac{3h'^2 - 116h' + 784}{3h' - 98} \quad l = \underbrace{\frac{8280h'^2}{2401[(h'+6)b_1 \cdot 0,24 + p]}}_{\text{für } h' \leq 65 \text{ cm}} \quad f_e = \frac{9l \cdot h'}{19600} \quad z = \frac{46}{49}h'$$



$$\sigma_b = 15 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$l = \frac{8280 \cdot h'^2}{2401 [(h' + 6) \cdot b_1 \cdot 0,24 + p]}$$

Unterzugshöhe  $h = h' + 6 \text{ cm}$

$h'$	x	z	$p = 500$				1000				1500				2000			
			$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$	$b_1$	$d_1$
cm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm	m	qcm	cm	cm
15	2,76	14,1																
20	3,67	18,8	2,34	2,2	15	14												
25	4,60	23,4	3,54	4,1	15	14												
30	5,50	28,2	4,63	6,4	20	14	2,65	3,7	20	14								
35	6,43	32,9	6,03	9,7	20	14	3,52	5,7	20	14	2,48	4,0	20	14				
40	7,35	37,5	7,07	13,0	25	14	4,31	7,9	25	14	3,10	5,7	25	14				
45	8,27	42,3	8,63	17,8	25	14	5,33	11,0	25	14	3,86	8,0	25	14	3,03	6,3	25	14
50	9,2	47,0	9,58	22,0	30	14	6,16	14,2	30	14	4,54	10,4	30	14	3,59	8,3	30	14
55	10,11	51,6	11,10	28,0	30	14	7,25	18,3	30	14	5,38	13,6	30	14	4,27	10,8	30	14
60	11,02	56,3					8,01	22,0	35	14	6,05	16,7	35	14	4,87	13,4	35	14
65	11,94	61,0					9,12	27,2	35	14	6,95	20,8	35	14	5,61	16,7	35	14
70	12,85	65,7					9,79	31,4	40	14	7,60	24,4	40	14	6,20	19,9	40	14

## II. Tabellen für Plattenbalken.

## II. Tabellen für Plattenbalken.

$d \geq 14$  cm

$$x = \frac{9}{49} h$$

$$f_e = \frac{9l \cdot h'}{19600}$$

$$z = \frac{46}{49} h'$$

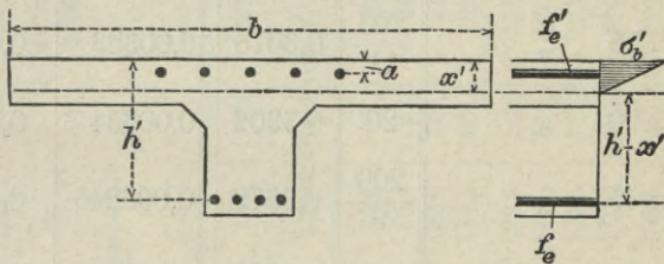
00		5000	
$b_1$	$d_1$	$l$	$fe$
cm	cm	m	qcm



### III.

## Hilfstabellen zur Berechnung der Druckarmierung bei Plattenbalken.

a) Die Nulllinie liegt innerhalb der Deckenplatte.



$\sigma_b$  = Betonspannung im Balken ohne Druckarmierung  
 $\sigma_b' =$         "        "        "        mit        "

$$h' = k \sqrt{\frac{M}{b}} \quad f_e = k' \sqrt{M \cdot b} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} \quad x = k'' \cdot h'$$

$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$	$\gamma$	$k$	$k'$	$k''$
$\sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$	$\frac{100}{7}$	0,2596	0,004648	0,511
$\sigma_b = 65 \text{ "}$	$\frac{200}{13}$	0,2733	0,004386	0,494
$\sigma_b = 60 \text{ "}$	$\frac{50}{3}$	0,2891	0,00411	0,474
$\sigma_b = 55 \text{ "}$	$\frac{200}{11}$	0,3078	0,00383	0,452
$\sigma_b = 50 \text{ "}$	20	0,3302	0,00354	0,429
$\sigma_b = 45 \text{ "}$	$\frac{200}{9}$	0,3579	0,003245	0,403
$\sigma_b = 40 \text{ "}$	25	0,3907	0,00293	0,375
$\sigma_b = 35 \text{ "}$	$\frac{200}{7}$	0,4303	0,00259	0,344
$\sigma_b = 30 \text{ "}$	$\frac{100}{3}$	0,490	0,00228	0,31
$\sigma_b = 25 \text{ "}$	40	0,568	0,001935	0,273
$\sigma_b = 20 \text{ "}$	50	0,6855	0,00158	0,231

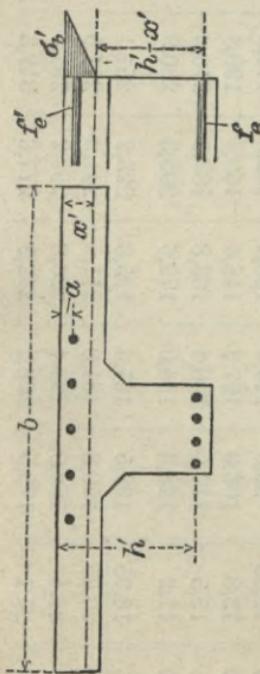
$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{100}{7}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$$

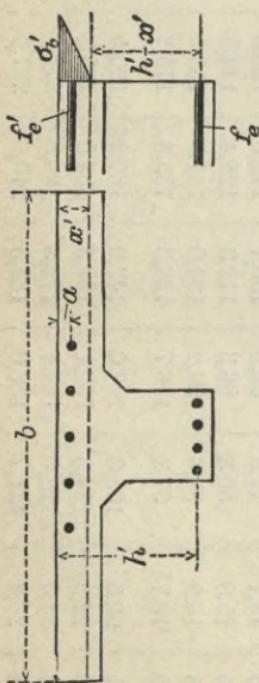
$$\text{Querschnitt mit Druckarmierung:}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{171 \cdot b \cdot h'^2}{3280 \cdot (3 \cdot h' - 16)}$$



$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qcm									320 cm
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	
15	5,62	40,5	48,6	56,7	64,8	72,9	81,0	89,1	97,2	105,3	113,4
20	7,5	47,4	56,9	66,4	75,9	85,4	94,8	104,3	113,8	123,2	132,7
25	9,37	55,3	66,4	77,5	88,5	99,6	110,6	121,7	132,7	143,8	154,9
30	11,25	63,3	75,9	88,6	101,2	114,1	126,6	139,2	151,8	165,0	177,2
35	13,1	71,9	86,3	100,7	115,0	129,3	143,8	158,0	172,3	186,9	201,4
40	15,0	80,3	96,3	112,3	128,4	144,5	160,6	176,7	192,7	208,8	224,8
45	16,9	88,6	106,2	124,0	141,9	159,5	177,2	195,0	212,2	230,3	248,1
50	18,75	97,3	116,7	136,3	155,8	175,2	194,6	214,0	233,4	253,0	272,5
55	20,6	105,8	127,0	148,0	169,2	190,5	211,6	232,7	254,0	275,0	296,0
60	22,5	114,3	137,1	159,9	183,0	205,8	228,6	251,4	274,2	297,9	320,6
65	24,4	123,0	147,6	172,2	196,8	221,4	246,0	270,6	295,2	319,8	344,4
70	26,2	131,7	158,0	184,3	210,6	237,0	263,4	289,7	316,0	342,3	369,6



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

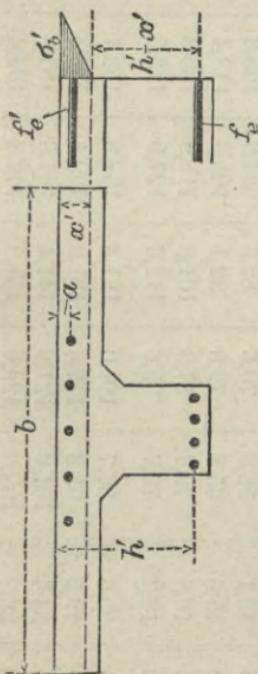
$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{11907 \cdot b \cdot h'^2}{25010 \cdot (21 \cdot h' - 122)}$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{100}{7}$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$$

$h'$	$x$	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
Druckarmierung $f_e'$ in qcm													
15	5,2	55,5	66,6	77,7	88,8	99,9	111,0	122,1	133,2	144,3	155,4	166,5	177,6
20	6,9	64,0	76,8	89,6	102,4	115,2	128,0	140,8	153,6	166,4	179,2	192,0	204,8
25	8,6	74,0	88,8	103,6	118,4	133,2	148,0	162,8	177,6	192,4	207,2	222,0	236,8
30	10,3	84,5	101,4	118,3	135,2	152,1	169,0	185,9	202,8	219,7	236,6	253,5	270,4
35	12,05	95,3	114,4	133,4	152,5	171,5	190,6	209,7	228,7	247,8	266,8	285,9	305,0
40	13,8	106,0	127,2	148,4	169,6	190,8	212,0	233,2	254,4	275,6	296,8	318,0	339,2
45	15,5	117,0	140,4	163,8	187,2	210,6	234,0	257,4	280,8	304,2	327,6	351,0	374,4
50	17,2	128,3	154,0	179,6	205,3	230,9	256,6	282,3	307,9	333,6	359,2	384,9	410,6
55	18,95	139,5	167,4	195,3	223,2	251,1	279,0	306,9	334,8	362,7	390,6	418,5	446,4
60	20,65	150,8	181,0	211,0	241,3	271,5	301,7	331,8	362,0	392,0	422,0	452,4	482,6
65	22,4	162,0	194,4	226,8	259,2	291,6	324,0	356,4	388,8	421,2	453,6	486,0	518,4
70	24,1	173,5	208,2	242,9	277,6	312,3	347,0	381,7	416,4	451,1	485,8	520,5	555,2



Querschnitt ohne Druckarmierung:

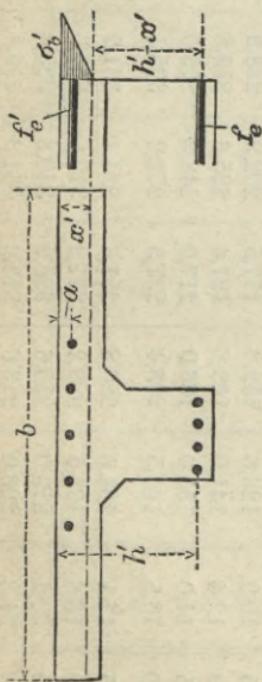
$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = -\frac{1578 \cdot b \cdot h'^2}{5945 \cdot (9h' - 58)}$$

$h'$	$x$	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
Druckarmierung $f_e'$ in qcm													
15	4,65	77,8	93,3	108,9	124,4	140,0	155,6	171,2	186,7	202,3	217,9	233,4	249,0
20	6,2	87,2	104,7	122,1	139,6	157,1	174,4	191,8	209,3	226,7	244,0	261,6	279,0
25	7,75	99,5	119,4	139,3	159,2	179,1	199,0	218,9	238,8	258,7	278,6	298,5	318,4
30	9,3	112,8	135,4	157,9	180,5	203,1	225,6	248,2	270,7	293,3	315,8	338,4	360,9
35	10,9	126,8	152,2	177,5	202,9	228,2	253,6	279,0	304,3	329,7	355,0	380,4	405,7
40	12,4	141,0	169,2	197,4	225,6	253,8	282,0	310,2	338,4	366,6	394,8	423,0	451,2
45	14,0	155,0	186,0	217,0	248,0	279,0	310,0	341,0	372,0	403,0	434,0	465,0	496,0
50	15,5	169,5	203,4	237,3	271,2	305,1	339,0	372,9	406,8	440,7	474,6	508,5	542,4
55	17,1	184,0	220,8	257,6	294,4	331,2	368,0	404,8	441,6	478,4	515,2	552,0	588,8
60	18,6	198,5	238,2	277,9	317,6	357,3	397,0	436,7	476,4	516,1	555,8	595,5	635,2
65	20,2	213,0	255,6	298,2	340,8	383,4	426,0	468,6	511,2	553,8	596,4	639,0	681,6
70	21,8	228,0	273,6	319,2	364,8	410,4	456,0	501,6	547,2	592,8	638,4	684,0	729,6



Querschnitt ohne Druckarmierung:

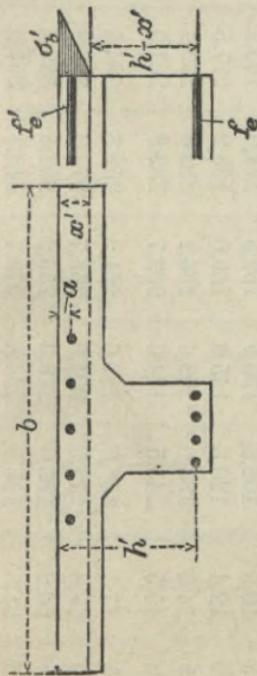
$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 65 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{27 b h^2}{632 \cdot (3 h' - 16)}$$

$h'$	$x$ cm	$b = 100$	Druckarmierung $f_e'$ in qcm								320 cm
			120	140	160	180	200	220	240	260	
15	5,62	33,2	39,8	46,5	53,1	59,8	66,4	73,1	79,7	86,4	93,0
20	7,5	38,8	46,5	54,3	62,1	69,8	77,6	85,3	93,1	100,9	108,6
25	9,37	45,3	54,4	63,4	72,5	81,5	90,6	99,6	108,7	117,8	126,8
30	11,25	51,9	62,3	72,6	83,0	93,4	103,8	114,1	124,5	134,9	145,3
35	13,1	58,8	70,6	82,3	94,0	105,8	117,6	129,3	141,1	152,9	164,6
40	15,0	65,8	79,0	92,1	105,3	118,4	131,6	144,8	157,9	171,1	184,3
45	16,9	72,7	87,3	101,8	116,3	130,8	145,4	159,9	174,3	188,9	203,5
50	18,75	79,7	95,6	111,6	127,5	143,5	159,4	175,4	191,3	207,3	223,2
55	20,6	86,7	104,0	121,4	138,8	156,1	173,4	190,8	208,1	225,4	242,7
60	22,5	93,8	112,6	131,3	150,1	168,8	187,6	206,3	225,1	243,9	260,1
65	24,4	101,0	121,2	141,4	161,6	181,8	202,0	222,2	242,4	262,6	281,4
70	26,2	108,0	129,6	151,2	172,8	194,4	216,0	237,6	259,2	280,8	302,4

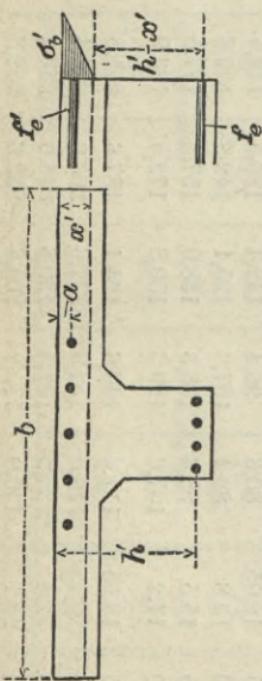


Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 65 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qem}$

$$f_e' = \frac{9657 \cdot b \cdot h'^2}{24095 \cdot (21h' - 122)}$$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qem									
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280
15	5,2	46,7	56,0	65,3	74,7	84,0	93,4	102,7	112,0	121,3	130,7
20	6,9	53,8	64,6	75,3	86,1	96,8	107,6	118,3	129,1	139,8	150,6
25	8,6	62,2	74,6	87,1	99,5	111,9	124,4	136,8	149,2	161,6	174,1
30	10,3	71,0	85,2	99,4	113,6	127,8	142,0	156,2	170,4	184,6	198,8
35	12,05	80,3	96,4	112,4	128,5	144,5	160,6	176,6	192,7	208,7	224,8
40	13,8	89,4	107,2	125,1	142,9	160,8	178,8	196,6	214,5	232,3	250,3
45	15,5	98,6	118,3	138,0	157,8	177,5	197,2	216,9	236,6	256,3	276,0
50	17,2	107,8	129,3	150,8	172,5	193,9	215,6	237,1	258,6	280,1	301,7
55	18,95	117,2	140,6	164,1	187,6	211,0	234,4	257,8	281,3	304,9	328,3
60	20,65	126,9	152,3	177,6	203,0	228,4	253,8	279,2	304,5	329,9	355,4
65	22,4	136,2	163,5	190,8	218,0	245,2	272,4	299,7	327,0	354,2	381,4
70	24,1	146,0	175,2	204,4	233,6	262,8	292,0	321,2	350,4	379,6	408,8



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem} \quad \sigma_b = 65 \text{ kg/qem}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem} \quad \sigma_b' = 30 \text{ kg/qem}$$

$$f_e' = \frac{10437 \cdot b \cdot h'^2}{45820 \cdot (9 \cdot h' - 58)}$$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qem										320 cm
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	
15	4,65	66,5	79,8	93,1	106,4	119,7	133,0	146,3	159,6	172,9	186,2	199,5
20	6,2	74,7	89,6	104,6	119,5	134,4	149,4	164,3	179,3	194,2	209,2	224,1
25	7,75	85,4	102,4	119,5	136,7	153,8	170,8	187,9	204,9	222,0	239,1	256,2
30	9,3	96,8	116,1	135,6	155,0	174,3	193,6	213,0	232,3	251,7	271,0	290,4
35	10,9	108,8	130,5	152,3	174,0	195,7	217,6	239,3	261,0	282,7	304,4	326,4
40	12,4	120,8	145,0	169,0	193,2	217,5	241,6	266,0	290,0	314,0	338,0	362,4
45	14,0	132,0	159,6	186,2	212,8	239,4	266,0	292,6	319,2	345,8	372,4	399,0
50	15,5	145,5	174,6	203,7	232,8	261,9	291,0	320,1	349,2	378,3	407,4	436,5
55	17,1	158,0	189,6	221,2	252,8	284,4	316,0	347,6	379,2	410,8	442,4	474,0
60	18,6	170,5	204,6	238,7	272,8	306,9	341,0	375,1	409,2	443,3	477,4	511,5
65	20,2	183,0	219,6	256,2	292,8	329,4	366,0	402,6	439,2	475,8	512,4	549,0
70	21,8	195,5	234,6	273,7	312,8	351,9	391,0	430,1	469,2	508,3	547,5	586,5

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{50}{3}$$

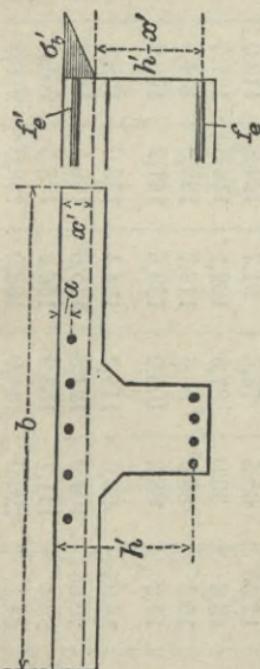
$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = 25$$

Querschnitt ohne Druckarmierung:

Umrechnung mit Durchmesser:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$f_{\ell'} = \frac{51 b h'^2}{1520 \cdot (3 h' - 16)}$$

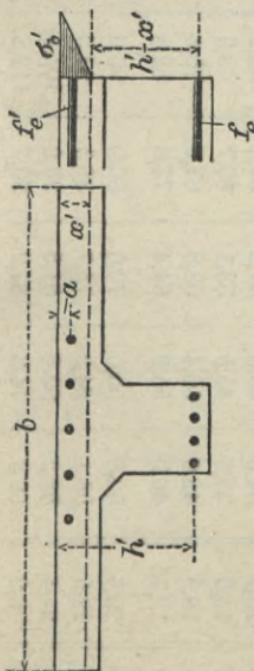


h'	x cm	Druckarmierung f' in qcm									
		b = 100	120	140	160	180	200	220	240	260	280
15	5,62	26,1	31,3	36,5	41,7	46,9	52,2	57,4	62,6	67,8	73,1
20	7,5	30,5	36,6	42,7	48,8	54,9	61,0	67,1	73,2	79,3	85,4
25	9,37	35,6	42,7	49,8	56,9	64,0	71,2	78,3	85,4	92,5	99,6
30	11,25	40,8	49,0	57,2	65,3	73,5	81,6	89,8	98,0	106,1	114,3
35	13,1	46,3	55,5	64,8	74,0	83,3	92,6	101,9	111,0	120,2	129,5
40	15,0	51,7	62,0	72,4	82,7	93,0	103,3	113,7	124,0	134,3	144,7
45	16,9	57,2	68,6	80,0	91,6	103,0	114,3	125,8	137,2	148,2	160,0
50	18,75	62,5	75,0	87,5	100,0	112,5	125,0	137,5	150,0	162,5	175,0
55	20,6	68,0	81,6	95,2	108,8	122,4	136,0	149,6	163,2	176,8	190,4
60	22,5	73,5	88,2	102,9	117,6	132,3	147,0	161,7	176,4	191,1	205,8
65	24,4	79,3	95,0	111,0	126,8	142,7	158,5	174,3	190,0	206,0	222,0
70	26,2	84,8	101,8	118,8	135,7	152,7	169,6	186,6	203,5	220,5	237,4

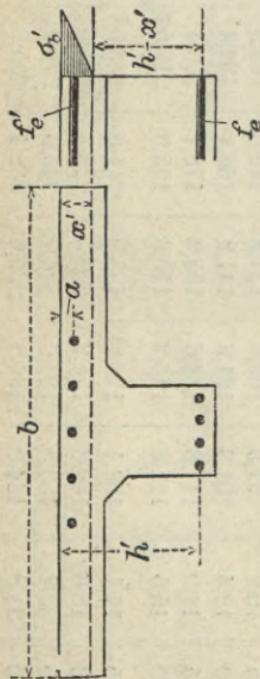


Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$   $\sigma_b = 60 \text{ kg/qem}$   
 Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$   $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qem}$

$$f'_e = \frac{1053 \cdot b \cdot h'^2}{5510 \cdot (9h' - 58)}$$



$h'$ em	$x$ em	Druckarmierung $f'_e$ in qem										
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
15	4,65	55,9	67,1	78,3	89,5	100,7	111,8	123,0	134,2	145,4	156,6	167,7
20	6,2	62,8	75,3	87,9	100,4	113,0	125,6	138,1	150,7	163,3	175,9	188,4
25	7,75	71,5	85,8	100,1	114,4	128,7	143,0	157,3	171,6	185,9	200,2	214,5
30	9,3	81,3	97,6	113,9	130,2	146,4	162,6	178,8	195,1	211,4	227,7	243,9
35	10,9	91,3	109,6	127,8	146,0	164,3	182,6	200,9	219,1	237,3	255,6	273,9
40	12,4	101,3	121,6	141,9	162,1	182,4	202,6	222,9	243,1	263,4	283,7	303,9
45	14,0	111,3	133,6	155,9	178,1	200,4	222,6	244,9	267,2	289,4	311,6	333,9
50	15,5	121,8	146,2	170,6	195,0	219,5	243,8	268,0	292,3	316,6	341,3	365,8
55	17,1	132,1	158,7	185,0	211,6	238,0	264,2	290,7	317,3	343,8	370,0	396,3
60	18,6	142,8	171,3	200,0	228,5	257,0	285,6	314,1	342,6	371,2	399,8	428,4
65	20,2	153,3	184,0	214,7	245,3	276,0	306,6	337,3	368,0	398,7	429,4	459,9
70	21,8	164,0	196,8	229,6	262,4	295,2	328,0	360,8	393,6	426,4	459,2	492,0



Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 55 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qem}$

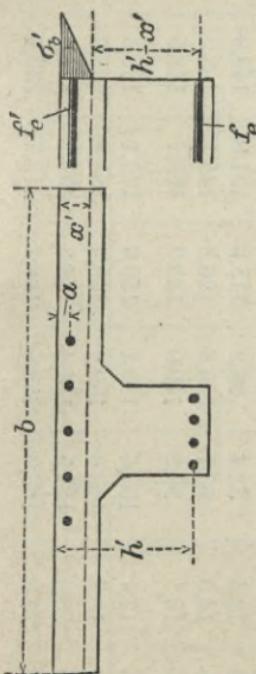
$$f_e' = \frac{9 b h'^{1/2}}{365 \cdot (3 h' - 16)}$$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qem										
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
15	5,62	19,1	22,9	26,7	30,6	34,4	38,2	42,0	45,8	49,6	53,5	57,3
20	7,5	22,4	26,9	31,4	35,8	40,3	44,8	49,3	53,8	58,2	62,7	67,2
25	9,37	26,2	31,4	36,6	41,9	47,2	52,4	57,6	62,8	68,1	73,3	78,5
30	11,25	30,0	36,0	42,0	48,0	54,0	60,0	66,0	72,0	78,0	84,0	90,0
35	13,1	34,0	40,8	47,6	54,4	61,2	68,0	74,8	81,6	88,4	95,2	102,0
40	15,0	37,9	45,5	53,1	60,7	68,3	75,9	83,5	91,1	98,6	106,2	113,8
45	16,9	42,0	50,4	58,8	67,2	75,6	84,0	92,4	100,8	109,2	117,6	126,0
50	18,75	46,0	55,2	64,4	73,6	82,8	92,0	101,2	110,4	119,6	128,8	138,0
55	20,6	50,0	60,0	70,0	80,0	90,0	100,0	110,0	120,0	130,0	140,0	150,0
60	22,5	54,1	64,9	75,7	86,5	97,3	108,1	118,9	129,7	140,5	151,3	162,1
65	24,4	58,2	69,8	81,5	93,2	104,8	116,4	128,0	139,6	151,3	163,0	174,6
70	26,2	62,3	74,8	87,2	99,7	112,2	124,6	137,1	149,5	162,0	174,4	186,9

Querschnitt ohne Druckkarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$   $\sigma_b = 55 \text{ kg/qcm}$

Querschnitt mit Druckkarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$   $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm}$

$$f'_e = \frac{5706 \cdot b \cdot h'^2}{22265 \cdot (21h' - 122)}$$

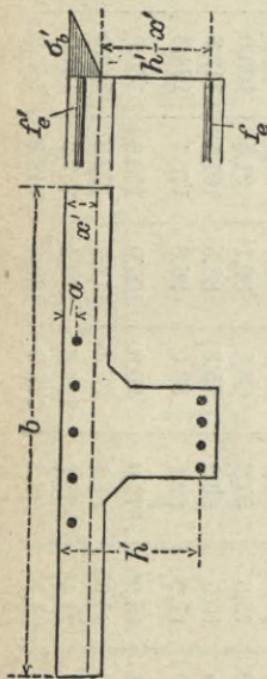


$h'$ em	$x$ em	Druckkarmierung $f'_e$ in qcm							
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240
15	5,2	29,9	35,9	41,9	47,8	53,8	59,8	65,8	71,8
20	6,9	34,4	41,3	48,2	55,0	61,9	68,8	75,7	82,6
25	8,6	39,7	47,6	55,6	63,5	71,5	79,4	87,3	95,3
30	10,3	45,4	54,5	63,6	72,6	81,7	90,8	99,9	109,0
35	12,05	51,2	61,4	71,7	81,9	92,2	102,4	112,6	122,9
40	13,8	57,2	68,6	80,1	91,5	103,0	114,4	125,8	137,3
45	15,5	63,2	75,8	88,5	101,1	113,8	126,4	139,0	151,7
50	17,2	69,1	83,0	96,8	110,7	124,3	138,2	152,0	165,9
55	18,95	75,0	90,0	105,0	120,0	135,0	150,0	165,0	180,0
60	20,65	81,1	97,4	113,7	129,8	146,0	162,2	178,4	194,7
65	22,4	87,2	104,6	122,1	139,5	157,0	174,4	191,8	209,3
70	24,1	93,3	112,0	130,6	149,3	168,9	186,6	205,3	223,9

$$\text{Querschnitt ohne Druckarmierung: } \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 55 \text{ kg/qcm}$$

$$\text{Querschnitt mit Druckarmierung: } \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$f'_e = \frac{1317 \cdot b \cdot h'^2}{8468 \cdot (9h' - 58)}$$

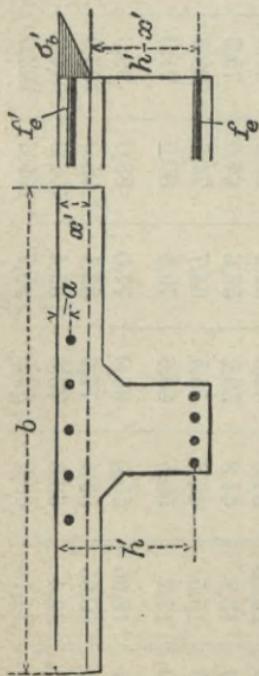


$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f'_e$ in qcm								320 cm
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	
15	4,65	45,4	54,5	63,6	72,6	81,7	90,8	99,9	109,0	118,0
20	6,2	51,0	61,2	71,4	81,6	91,8	102,0	112,2	122,4	132,6
25	7,75	58,2	69,9	81,5	93,1	104,7	116,4	128,0	139,6	151,3
30	9,3	66,0	79,2	92,4	105,6	118,8	132,0	145,2	158,4	171,6
35	10,9	74,1	88,9	103,7	118,4	133,2	148,2	163,0	177,8	192,6
40	12,4	82,4	98,9	115,3	131,8	148,3	164,8	181,3	197,8	214,2
45	14,0	90,7	108,8	126,9	145,1	163,2	181,4	199,6	217,7	235,8
50	15,5	99,2	119,0	138,9	158,7	178,5	198,4	218,3	238,1	258,0
55	17,1	107,6	129,1	150,6	172,1	193,6	215,2	236,7	258,2	279,7
60	18,6	116,0	139,2	162,4	185,6	208,8	232,0	255,2	278,4	301,6
65	20,2	124,5	149,4	174,3	199,2	224,1	249,0	273,9	298,8	323,7
70	21,8	133,0	159,6	186,2	212,8	239,4	266,0	292,6	319,2	345,8

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = 20$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = 25$$

$$f'_e = \frac{9 \cdot b \cdot h'^2}{560 \cdot (3 \cdot h' - 16)}$$



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

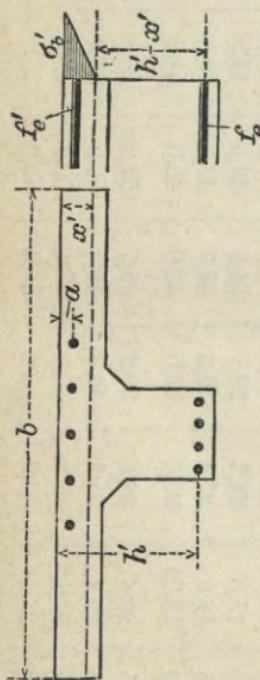
$$\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$$

$h'$ cm	$x$ . cm	Druckarmierung $f'_e$ in qcm								320 cm
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	
15	5,62	12,5	15,0	17,5	20,0	22,5	25,0	27,5	30,0	32,5
20	7,5	14,6	17,5	20,4	23,4	26,3	29,2	32,1	35,0	38,0
25	9,37	17,1	20,4	23,8	27,3	30,7	34,1	37,5	40,9	44,3
30	11,25	19,5	23,5	27,4	31,3	35,2	39,1	43,0	46,9	50,8
35	13,1	22,1	26,5	31,0	35,4	39,8	44,2	48,6	53,1	57,5
40	15,0	24,7	29,7	34,6	39,5	44,5	49,5	54,4	59,4	64,3
45	16,9	27,4	32,8	38,3	43,8	49,3	54,7	60,2	65,6	71,1
50	18,75	30,0	36,0	42,0	48,0	54,0	60,1	66,1	72,1	78,1
55	20,6	32,6	39,2	45,7	52,2	58,8	65,3	71,9	78,4	84,9
60	22,5	35,3	42,3	49,4	56,5	63,5	70,6	77,6	84,7	91,7
65	24,4	37,9	45,5	53,1	60,6	68,2	75,8	83,4	91,0	98,6
70	26,2	40,6	48,8	56,9	65,0	73,2	81,3	89,4	97,5	105,6

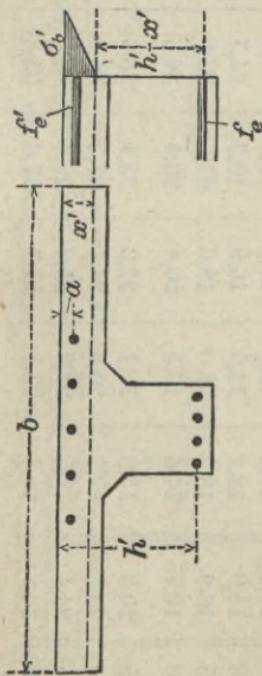
Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$   $\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$   $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm}$

$$f_{e'} = \frac{801 \cdot b \cdot h'^2}{4270 \cdot (21h' - 122)}$$



$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qcm											
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
15	5,2	21,9	26,3	30,6	35,0	39,4	43,8	48,2	52,6	56,9	61,3	65,7	70,0
20	6,9	25,2	30,9	35,3	40,3	45,4	50,4	55,5	60,5	65,6	70,6	75,7	80,7
25	8,6	29,2	35,0	40,8	46,7	52,5	58,4	64,2	70,0	75,8	81,7	87,5	93,4
30	10,3	33,2	39,8	46,5	53,2	59,7	66,3	73,0	79,7	86,3	93,0	99,6	106,2
35	12,0	37,5	45,0	52,5	60,0	67,5	75,0	82,5	90,0	97,5	105,0	112,5	120,0
40	13,8	41,8	50,2	58,6	67,0	75,3	83,7	92,0	100,3	108,7	117,0	125,3	133,8
45	15,5	46,2	55,5	64,7	74,0	83,2	92,5	101,7	110,9	120,0	129,3	138,6	148,0
50	17,2	50,5	60,6	70,8	80,9	91,0	101,1	111,2	121,3	131,4	141,5	151,7	161,8
55	18,9	55,0	66,0	77,0	88,0	99,0	110,0	121,0	132,0	143,0	154,0	165,0	176,0
60	20,6	59,4	71,2	83,1	95,0	106,9	118,8	130,6	142,5	154,2	166,1	178,1	190,0
65	22,4	63,8	76,6	89,4	102,0	114,8	127,6	140,4	153,2	166,0	178,8	191,6	204,2
70	24,1	68,3	82,0	95,7	109,3	123,0	136,7	150,4	164,0	177,5	191,2	205,0	218,5



Querschnitt ohne Druckarmierung:

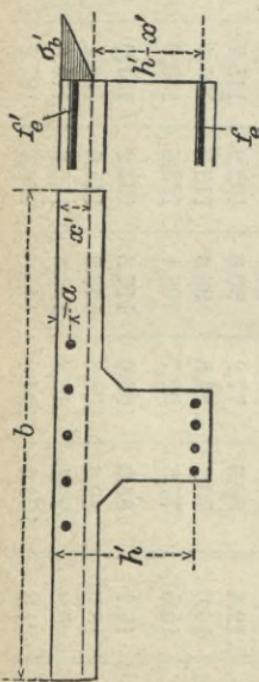
$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{123 \cdot b \cdot h'^2}{1015 \cdot (9 \cdot h' - 58)}$$

$h'$	$x$	Druckarmierung $f_e'$ in qcm	$b = 100$	$120$	$140$	$160$	$180$	$200$	$220$	$240$	$260$	$280$	$300$	$320 \text{ cm}$
			cm	em	cm									
15	4,65	35,4	42,5	49,5	56,6	63,7	70,8	77,9	85,0	92,0	99,1	106,2	113,2	
20	6,2	39,8	47,8	55,7	63,7	71,6	79,6	87,5	95,5	103,4	111,4	119,3	127,3	
25	7,75	45,4	54,5	63,5	72,6	81,6	91,7	99,8	108,9	118,0	127,1	136,2	145,2	
30	9,3	51,5	61,8	72,2	82,5	92,7	103,0	113,3	123,6	133,9	144,2	154,5	164,8	
35	10,9	57,7	69,3	80,9	92,4	104,0	115,4	127,0	138,6	150,0	161,7	173,2	184,8	
40	12,4	64,3	77,2	90,0	102,9	115,7	128,6	141,5	154,3	167,1	180,0	192,9	205,8	
45	14,0	70,7	84,8	98,9	113,0	127,1	141,2	155,3	169,5	183,7	197,9	212,0	226,0	
50	15,5	77,3	92,7	108,1	123,6	139,0	154,5	170,0	185,5	201,0	216,5	232,0	247,2	
55	17,1	83,9	100,6	117,3	134,2	151,0	167,8	184,5	201,2	218,0	234,8	251,6	268,3	
60	18,6	90,6	108,8	126,9	145,0	163,1	181,2	199,3	217,4	235,5	253,6	271,8	290,0	
65	20,2	97,4	116,8	136,3	155,8	175,3	194,8	214,3	233,8	253,3	272,8	292,3	311,8	
70	21,8	104,0	124,8	145,6	166,4	187,2	208,0	228,8	249,6	270,4	291,2	312,0	332,8	



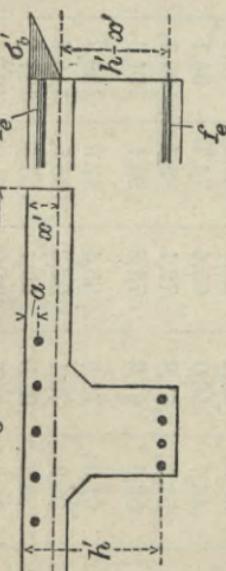
Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 45 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qem}$

$$f_e' = \frac{21 \cdot b \cdot h'^2}{2680 \cdot (3 \cdot h' - 16)}$$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f_e'$ in qem									
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280
15	5,62	6,1	7,3	8,5	9,7	10,9	12,2	13,4	14,6	15,8	17,0
20	7,5	7,1	8,6	10,0	11,4	12,8	14,3	15,7	17,1	18,5	20,0
25	9,37	8,3	10,0	11,6	13,3	14,9	16,6	18,3	19,9	21,6	23,2
30	11,25	9,5	11,4	13,3	15,2	17,1	19,0	21,0	22,9	24,8	26,6
35	13,1	10,8	12,9	15,1	17,2	19,4	21,5	23,7	25,8	28,0	30,2
40	15,0	12,1	14,5	16,9	19,3	21,7	24,1	26,5	28,9	31,3	33,7
45	16,9	13,3	16,0	18,6	21,3	23,9	26,6	29,3	31,9	34,6	37,2
50	18,75	14,6	17,5	20,4	23,4	26,3	29,2	32,1	35,0	38,0	40,9
55	20,6	15,9	19,1	22,3	25,4	28,6	31,8	35,0	38,2	41,3	44,5
60	22,5	17,2	20,6	24,1	27,5	31,0	34,4	37,8	41,3	44,7	47,7
65	24,4	18,5	22,2	25,9	29,6	33,3	37,0	40,7	44,4	48,1	51,8
70	26,2	19,8	23,7	27,7	31,6	35,6	39,5	43,5	47,4	51,4	55,3

Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 45 \text{ kg/qem}$



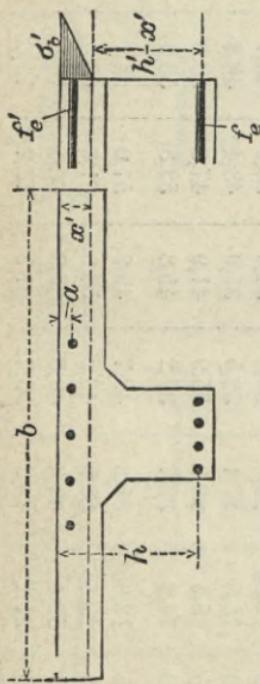
$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{9}$

$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$

$$f'_e = \frac{2487 \cdot b h'^2}{20435 \cdot (21 h' - 122)}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qem}$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $f'_e$ in qem											
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
15	5,2	14,2	17,0	19,9	22,7	25,6	28,4	31,2	34,1	36,9	39,8	42,6	45,4
20	6,9	16,3	19,6	22,8	26,1	29,3	32,6	35,9	39,1	42,4	45,6	48,9	52,2
25	8,6	18,9	22,6	26,4	30,2	33,9	37,7	41,5	45,2	49,0	52,8	56,6	60,3
30	10,3	21,5	25,8	30,1	34,4	38,7	43,0	47,3	51,6	55,9	60,2	64,5	68,8
35	12,0	24,3	29,2	34,0	38,9	43,7	48,6	53,4	58,3	63,2	68,0	72,9	77,8
40	13,8	27,1	32,5	37,9	43,4	48,8	54,2	59,6	65,0	70,5	75,9	81,3	86,7
45	15,5	29,9	35,9	41,9	47,8	53,8	59,8	65,8	71,8	77,7	83,7	89,7	95,7
50	17,2	32,7	39,2	45,8	52,3	58,9	65,4	71,9	78,5	85,0	91,6	98,1	104,6
55	18,9	35,6	42,7	49,9	57,0	64,1	71,2	78,3	85,5	92,6	99,7	106,8	113,9
60	20,6	38,5	46,2	53,9	61,6	69,3	77,0	84,7	92,4	100,1	107,8	115,5	123,2
65	22,4	41,3	49,6	57,8	66,1	74,3	82,6	90,9	99,1	107,4	115,6	123,9	132,2
70	24,1	44,2	53,0	61,9	70,7	79,6	88,4	97,2	106,1	114,9	123,8	132,6	141,4



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$   $\sigma_b = 45 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:

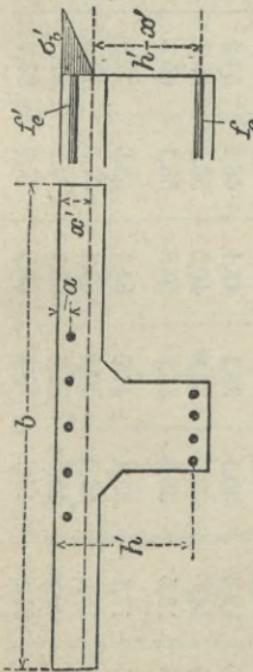
$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$   $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qem}$

$$f_e' = \frac{3429 \cdot b \cdot h'^2}{38860 \cdot (9h' - 58)}$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{9}$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

$h'$	$x$	Druckarmierung $f_e'$ in qem									
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	320 cm
15	4,65	25,8	31,0	36,1	41,3	46,4	51,6	56,8	61,9	67,1	72,2
20	6,2	28,9	34,7	40,5	46,2	52,0	57,8	63,6	69,4	75,1	80,9
25	7,75	33,0	39,6	46,2	52,8	59,4	66,0	72,6	79,2	85,8	92,4
30	9,3	37,4	44,9	52,4	59,8	67,3	74,8	82,3	89,8	97,2	104,7
35	10,9	42,0	50,4	58,8	67,2	75,6	84,0	92,4	100,8	109,2	117,6
40	12,4	46,7	56,0	65,4	74,7	84,1	93,4	102,7	112,1	121,4	130,8
45	14,0	51,5	61,8	72,1	82,4	92,7	103,0	113,3	123,6	133,9	144,2
50	15,5	56,3	67,6	78,8	90,1	101,3	112,6	123,9	135,1	146,2	157,6
55	17,1	61,0	73,2	85,4	97,6	109,8	122,0	134,2	146,4	158,6	170,8
60	18,6	65,9	79,1	92,3	105,5	118,7	131,9	145,0	158,2	171,3	184,5
65	20,2	70,8	85,0	99,1	113,3	127,5	141,6	155,8	169,9	184,1	198,2
70	21,8	75,6	90,7	105,8	121,0	136,0	151,1	166,2	181,3	196,5	211,6



Querschnitt ohne Druckarmierung:

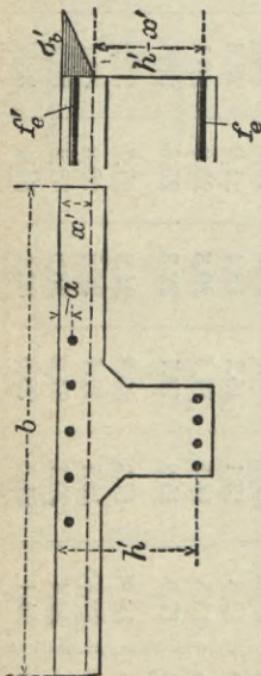
$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{18 \cdot b \cdot h'^2}{305 \cdot (21 \cdot h' - 122)}$$

$h'$	$x$	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
Druckarmierung $f_e'$ in qcm													
15	5,2	6,9	8,3	9,6	11,0	12,4	13,8	15,1	16,5	17,9	19,3	20,7	22,1
20	6,9	7,9	9,5	11,1	12,7	14,3	15,8	17,4	19,0	20,6	22,2	23,8	25,4
25	8,6	9,2	11,0	12,8	14,7	16,5	18,3	20,2	22,0	23,8	25,6	27,5	29,4
30	10,3	10,5	12,5	14,6	16,7	18,8	20,9	23,0	25,1	27,2	29,3	31,4	33,4
35	12,0	11,8	14,2	16,5	18,9	21,2	23,6	26,0	28,4	30,7	33,1	35,4	37,8
40	13,8	13,1	15,7	18,4	21,0	23,6	26,2	28,8	31,4	34,1	36,7	39,3	41,9
45	15,5	14,5	17,4	20,3	23,2	26,1	29,0	31,9	34,8	37,7	40,6	43,5	46,4
50	17,2	15,9	19,1	22,3	25,5	28,6	31,8	35,0	38,2	41,4	44,6	47,7	50,9
55	18,9	17,3	20,8	24,2	27,7	31,2	34,6	38,1	41,6	45,0	48,5	51,9	55,4
60	20,6	18,7	22,4	26,2	29,9	33,7	37,4	41,2	44,9	48,6	52,3	56,1	59,8
65	22,4	20,1	24,2	28,2	32,2	36,2	40,3	44,3	48,3	52,3	56,3	60,4	64,4
70	24,1	21,5	25,8	30,1	34,4	38,7	43,0	47,3	51,6	55,9	60,2	64,5	68,8



Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 40 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qem}$

$$\sigma_e' = \frac{33 \cdot b \cdot h^2}{580 \cdot (9 \cdot h' - 58)}$$

$h'$ cm	$x$ cm	Druckarmierung $\sigma_e'$ in qem									
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280
15	4,65	16,6	19,9	23,2	26,6	29,9	33,2	36,5	39,8	43,2	46,5
20	6,2	18,7	22,4	26,1	29,8	33,6	37,3	41,0	44,8	48,5	52,2
25	7,75	21,3	25,6	29,8	34,1	38,3	42,6	46,9	51,1	55,4	59,6
30	9,3	24,1	28,9	33,7	38,6	43,4	48,2	53,0	57,8	62,7	67,5
35	10,9	27,1	32,5	37,9	43,4	48,8	54,2	59,6	65,0	70,5	75,9
40	12,4	30,1	36,1	42,1	48,2	54,2	60,2	66,2	72,2	78,3	84,3
45	14,0	33,2	39,8	46,5	53,1	59,8	66,4	73,0	79,7	86,3	93,0
50	15,5	36,3	43,6	50,8	58,1	65,3	72,6	79,9	87,1	94,4	101,6
55	17,1	39,4	47,3	55,1	63,0	70,9	78,8	86,6	94,5	102,3	110,2
60	18,6	42,4	50,9	59,4	67,8	76,3	84,8	93,3	101,8	110,2	118,1
65	20,2	45,5	54,6	63,7	72,8	81,9	91,0	100,1	109,2	118,3	127,4
70	21,8	48,7	58,4	68,2	77,9	87,7	97,4	107,1	116,9	126,6	136,4

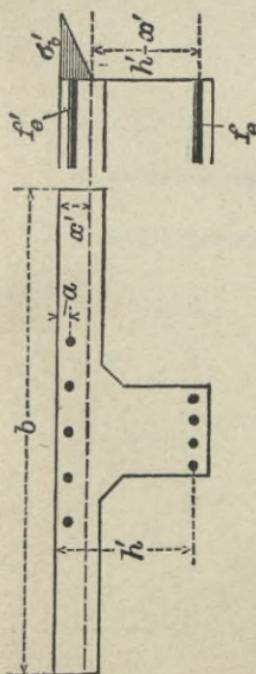
$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{7}$$

Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b = 35 \text{ kg/qem}$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qem}$

$$f'_e = \frac{969 \cdot b \cdot h'^2}{35380 \cdot (9h' - 58)}$$



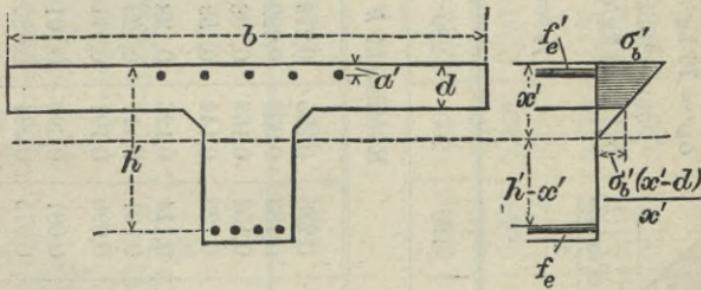
$h'$ em	$x$ em	Druckarmierung $f'_e$ in qcm									
		$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280
15	4,65	8,0	9,6	11,2	12,8	14,4	16,0	17,6	19,2	20,8	22,4
20	6,2	9,0	10,8	12,6	14,4	16,2	18,0	19,8	21,6	23,4	25,2
25	7,75	10,2	12,2	14,3	16,3	18,3	20,4	22,4	24,5	26,5	28,5
30	9,3	11,6	13,9	16,3	18,6	20,9	23,2	25,5	27,9	30,2	32,5
35	10,9	13,1	15,7	18,3	20,9	23,5	26,2	28,8	31,4	34,0	36,6
40	12,4	14,5	17,4	20,3	23,2	26,1	29,0	31,9	34,8	37,7	40,6
45	14,0	16,0	19,2	22,4	25,6	28,8	32,0	35,2	38,4	41,6	44,8
50	15,5	17,5	21,0	24,5	28,0	31,5	35,0	38,5	42,0	45,5	49,0
55	17,1	19,0	22,8	26,6	30,4	34,2	38,0	41,8	45,6	49,4	53,2
60	18,6	20,5	24,6	28,7	32,8	36,9	41,0	45,1	49,2	53,3	57,4
65	20,2	22,0	26,4	30,8	35,2	39,6	44,0	48,4	52,8	57,2	61,6
70	21,8	23,5	28,2	32,9	37,6	42,3	47,0	51,7	56,4	61,1	65,8



III.

# Hilfstabellen zur Berechnung der Druckarmierung bei Plattenbalken.

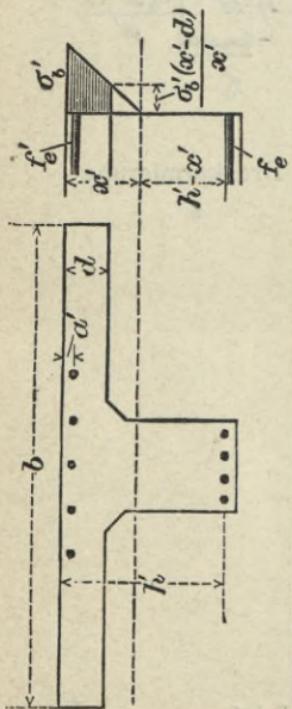
b) Die Nulllinie liegt außerhalb der Deckenplatte.



$\sigma_b$  = Betonspannung im Balken ohne Druckarmierung

$\sigma_b' = \dots$  mit  $\dots$

*d* = Deckenstärke in cm.



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{100}{7}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = 25$$

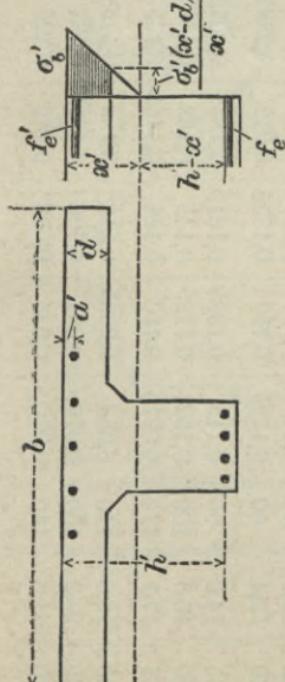
$$f_e' = \frac{3 \cdot d \cdot b (2 \cdot h' - d)}{40 \cdot (3 \cdot h' - 16)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$ em	$x$ em	$k_1$ cm	Koeffizient $k$											
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	9,37	50	0,126	0,153	0,177	0,204	0,228	0,255	0,279	0,306	0,330	0,357	0,381	0,408
30	11,25	60	0,102	0,122	0,141	0,162	0,183	0,203	0,222	0,243	0,264	0,285	0,303	0,324
35	13,1	70	0,084	0,102	0,117	0,135	0,152	0,168	0,186	0,203	0,219	0,236	0,249	0,270
40	15,0	80	0,072	0,087	0,101	0,116	0,129	0,144	0,159	0,174	0,188	0,201	0,216	0,231
45	16,9	90	0,063	0,075	0,087	0,102	0,114	0,126	0,138	0,152	0,164	0,177	0,189	0,201
50	18,75	100	0,057	0,066	0,078	0,090	0,101	0,111	0,123	0,135	0,146	0,156	0,168	0,180
55	20,6	110	0,051	0,060	0,071	0,081	0,090	0,101	0,111	0,120	0,131	0,141	0,150	0,162
60	22,5	120	0,045	0,054	0,063	0,072	0,081	0,092	0,101	0,110	0,120	0,129	0,138	0,147
65	24,4	130	0,042	0,051	0,059	0,066	0,075	0,084	0,093	0,101	0,108	0,117	0,126	0,135
70	26,2	140	0,039	0,047	0,054	0,063	0,069	0,078	0,084	0,093	0,101	0,108	0,117	0,123

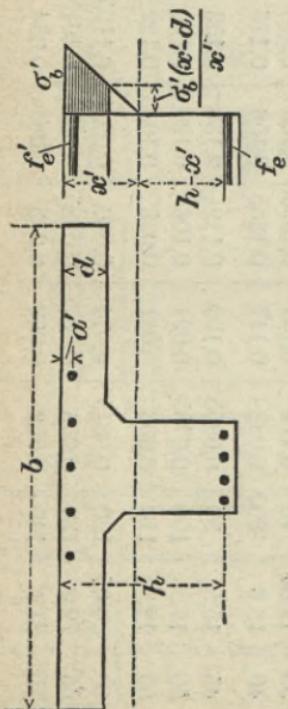
Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 70 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{100}{7}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$

$$f'_e = \frac{7d \cdot b(2h' - d)}{10 \cdot (21h' - 122)} = k \cdot d(k_1 - d)$$



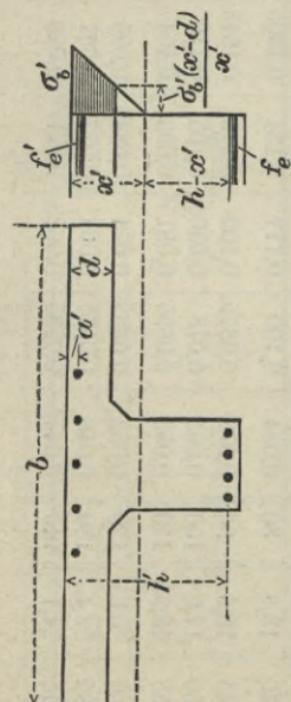
$h'$ em	$x$ em	$k_1$ em	Koeffizient $k$										
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
25	8,6	50	0,174	0,2085	0,244	0,278	0,3125	0,347	0,382	0,4175	0,4505	0,486	0,521
30	10,3	60	0,138	0,165	0,193	0,220	0,248	0,276	0,3035	0,330	0,358	0,386	0,4135
35	12,05	70	0,114	0,137	0,1595	0,183	0,206	0,228	0,2515	0,274	0,297	0,319	0,343
40	13,8	80	0,098	0,117	0,1365	0,156	0,176	0,1945	0,214	0,234	0,2535	0,273	0,2925
45	15,5	90	0,0855	0,102	0,119	0,136	0,153	0,170	0,188	0,204	0,221	0,238	0,256
50	17,2	100	0,0755	0,091	0,106	0,120	0,136	0,151	0,1665	0,181	0,196	0,2115	0,2265
55	18,95	110	0,068	0,081	0,095	0,1085	0,122	0,136	0,149	0,162	0,176	0,190	0,203
60	20,65	120	0,0615	0,074	0,086	0,0985	0,1105	0,123	0,136	0,148	0,1595	0,172	0,185
65	22,4	130	0,056	0,067	0,0785	0,0895	0,1015	0,113	0,124	0,135	0,146	0,1575	0,169
70	24,1	140	0,052	0,062	0,073	0,083	0,094	0,104	0,115	0,1245	0,135	0,146	0,156



Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 70 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{100}{7}$   
 Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$

$$f_e' = \frac{2 \cdot d \cdot b (2h' - d)}{5 \cdot (9h' - 58)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$ em	$x$ em	$k_1$ em	Koeffizient $k$									
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280
25	7,75	50	0,240	0,2875	0,335	0,383	0,431	0,479	0,527	0,575	0,623	0,670
30	9,3	60	0,189	0,226	0,264	0,302	0,340	0,3775	0,415	0,453	0,490	0,528
35	10,9	70	0,156	0,187	0,215	0,249	0,280	0,3115	0,3425	0,374	0,405	0,4355
40	12,4	80	0,1325	0,159	0,1855	0,212	0,2385	0,265	0,2915	0,318	0,3445	0,371
45	14,0	90	0,115	0,1385	0,1615	0,1845	0,2075	0,2305	0,254	0,277	0,300	0,323
50	15,5	100	0,102	0,1225	0,143	0,163	0,1835	0,204	0,2245	0,245	0,265	0,2855
55	17,1	110	0,0915	0,110	0,128	0,1465	0,165	0,183	0,2015	0,220	0,238	0,2565
60	18,6	120	0,083	0,0995	0,116	0,133	0,1495	0,166	0,1825	0,199	0,216	0,2325
65	20,2	130	0,076	0,091	0,106	0,1215	0,137	0,152	0,167	0,182	0,1975	0,2125
70	21,8	140	0,070	0,084	0,098	0,112	0,126	0,140	0,154	0,168	0,182	0,196

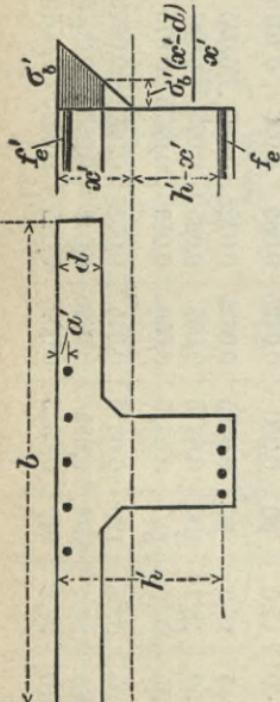


Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 65 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{13}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = 25$

$$f_e' = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{16 \cdot (3h' - 16)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$											
			100	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	9,37	50	0,105	0,1275	0,1475	0,170	0,190	0,2125	0,2325	0,255	0,275	0,2975	0,3175	0,340
30	11,25	60	0,085	0,101	0,1175	0,135	0,1525	0,169	0,185	0,2025	0,220	0,2375	0,2525	0,270
35	13,1	70	0,070	0,085	0,0975	0,1125	0,126	0,140	0,155	0,169	0,1825	0,196	0,2075	0,225
40	15,0	80	0,060	0,0725	0,085	0,096	0,1075	0,120	0,1325	0,145	0,156	0,1675	0,180	0,1925
45	16,9	90	0,0525	0,0625	0,0725	0,085	0,095	0,105	0,115	0,126	0,136	0,1475	0,1575	0,1675
50	18,75	100	0,0475	0,055	0,065	0,075	0,084	0,0925	0,1025	0,1125	0,121	0,130	0,140	0,150
55	20,6	110	0,0425	0,050	0,059	0,0675	0,075	0,084	0,0925	0,100	0,109	0,1175	0,125	0,135
60	22,5	120	0,0375	0,045	0,0525	0,060	0,0675	0,076	0,084	0,091	0,100	0,1075	0,115	0,1225
65	24,4	130	0,035	0,0425	0,049	0,055	0,0625	0,070	0,0775	0,084	0,090	0,0975	0,105	0,1125
70	26,2	140	0,0325	0,039	0,045	0,0525	0,0575	0,065	0,070	0,0775	0,084	0,090	0,0975	0,1025



Querschnitt ohne Druckarmierung:

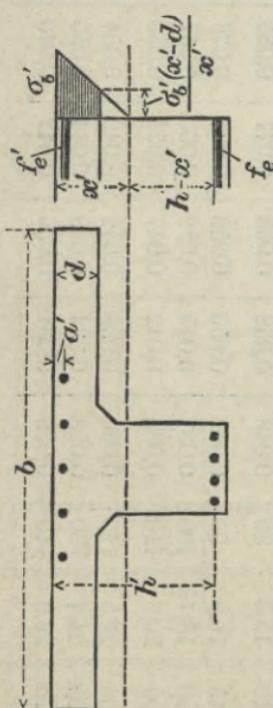
$$\sigma_b = 65 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{3 \cdot d \cdot b (2 \cdot h' - d)}{5 \cdot (21 \cdot h' - 122)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$	$x$ em	$k_1$ em	Koeffizient $k$											
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	8,6	50	0,149	0,179	0,2085	0,238	0,268	0,298	0,328	0,358	0,386	0,416	0,446	0,4755
30	10,3	60	0,118	0,1415	0,1655	0,189	0,212	0,236	0,260	0,283	0,307	0,331	0,354	0,378
35	12,05	70	0,098	0,1175	0,137	0,1565	0,176	0,196	0,2155	0,235	0,254	0,274	0,294	0,313
40	13,8	80	0,084	0,100	0,117	0,134	0,1505	0,167	0,1835	0,200	0,217	0,234	0,251	0,268
45	15,5	90	0,073	0,0875	0,102	0,116	0,1315	0,146	0,161	0,175	0,1895	0,204	0,218	0,233
50	17,2	100	0,065	0,078	0,0905	0,103	0,116	0,1295	0,143	0,155	0,168	0,181	0,194	0,207
55	18,95	110	0,058	0,0695	0,0815	0,093	0,104	0,116	0,128	0,139	0,151	0,162	0,174	0,186
60	20,65	120	0,053	0,0635	0,074	0,0845	0,095	0,1055	0,116	0,127	0,137	0,147	0,158	0,169
65	22,4	130	0,048	0,0575	0,067	0,077	0,087	0,0965	0,106	0,116	0,125	0,135	0,1445	0,155
70	24,1	140	0,0445	0,0535	0,0625	0,071	0,080	0,089	0,098	0,107	0,116	0,125	0,134	0,143

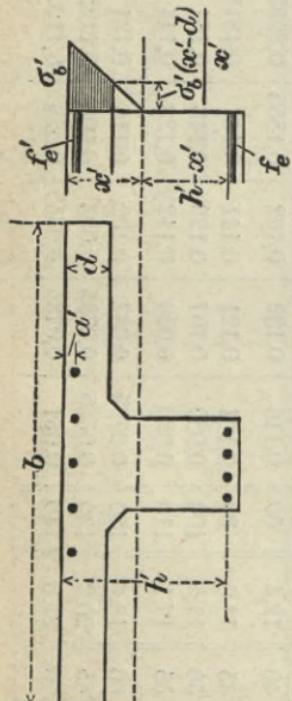


$$\text{Querschnitt ohne Druckarmierung: } \sigma_b = 65 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{13}$$

$$\text{Querschnitt mit Druckarmierung: } \sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

$$f_e' = \frac{7 d \cdot b (2 h' - d)}{20 \cdot (9 h' - 58)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	Koeffizient $k$											
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	7,75	50	0,210	0,2515	0,2935	0,335	0,377	0,4195	0,4605	0,503	0,545	0,5865	0,629	0,670
30	9,3	60	0,165	0,198	0,231	0,264	0,297	0,330	0,363	0,396	0,4295	0,462	0,495	0,528
35	10,9	70	0,136	0,1635	0,1905	0,218	0,245	0,2725	0,300	0,327	0,354	0,3815	0,4085	0,4355
40	12,4	80	0,116	0,139	0,162	0,1855	0,2085	0,232	0,255	0,278	0,3015	0,3245	0,348	0,371
45	14,0	90	0,101	0,121	0,141	0,161	0,1815	0,2015	0,222	0,242	0,262	0,282	0,3025	0,3225
50	15,5	100	0,089	0,107	0,125	0,143	0,161	0,1785	0,1965	0,214	0,232	0,250	0,268	0,286
55	17,1	110	0,080	0,096	0,112	0,128	0,144	0,160	0,1765	0,1925	0,208	0,2245	0,2405	0,256
60	18,6	120	0,0725	0,087	0,102	0,116	0,131	0,145	0,160	0,1745	0,189	0,2035	0,218	0,2325
65	20,2	130	0,0665	0,0795	0,093	0,106	0,1195	0,133	0,146	0,1595	0,173	0,186	0,199	0,2125
70	21,8	140	0,061	0,0735	0,0855	0,098	0,110	0,1225	0,1345	0,147	0,159	0,171	0,1835	0,196



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b = 60 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{20 \cdot (3h' - 16)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{50}{3}$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = 25$$

$h'$ em	$x$ em	$k_1$ em	Koeffizient $k$										
			100	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
25	9,37	50	0,085	0,102	0,118	0,136	0,152	0,170	0,186	0,204	0,220	0,238	0,254
30	11,25	60	0,068	0,081	0,094	0,108	0,122	0,135	0,148	0,162	0,176	0,190	0,216
35	13,1	70	0,056	0,068	0,078	0,090	0,101	0,112	0,124	0,135	0,146	0,157	0,166
40	15,0	80	0,048	0,058	0,068	0,077	0,086	0,096	0,106	0,116	0,125	0,134	0,144
45	16,9	90	0,042	0,050	0,058	0,068	0,076	0,084	0,092	0,101	0,109	0,118	0,126
50	18,75	100	0,037	0,045	0,052	0,060	0,067	0,074	0,082	0,090	0,097	0,104	0,112
55	20,6	110	0,033	0,042	0,047	0,054	0,060	0,067	0,074	0,084	0,087	0,094	0,100
60	22,5	120	0,030	0,036	0,042	0,049	0,054	0,061	0,067	0,073	0,080	0,086	0,092
65	24,4	130	0,028	0,034	0,039	0,044	0,050	0,056	0,062	0,067	0,072	0,078	0,084
70	26,3	140	0,026	0,031	0,036	0,042	0,046	0,052	0,056	0,062	0,067	0,072	0,078

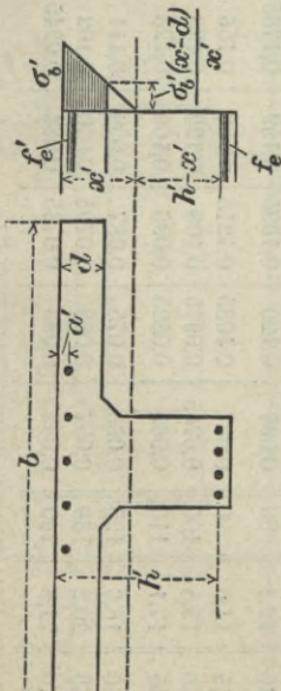
$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{50}{3}$$

Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 60 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$

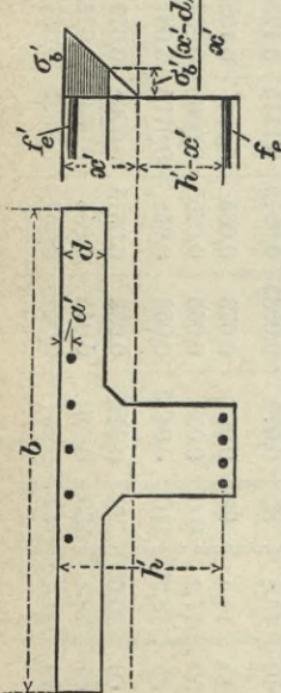
$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$

$$f_e' = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{2 \cdot (2h' - 122)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

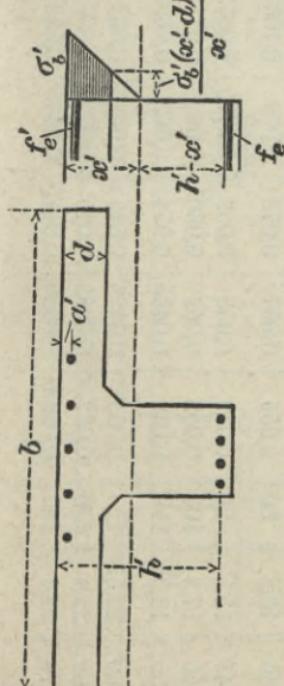


$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	Koeffizient $k$											
			100	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	8,6	50	0,124	0,149	0,174	0,1985	0,2235	0,248	0,273	0,298	0,322	0,3475	0,372	0,397
30	10,3	60	0,0985	0,118	0,138	0,1575	0,177	0,197	0,2165	0,236	0,256	0,276	0,2955	0,315
35	12,05	70	0,0815	0,098	0,114	0,1305	0,147	0,163	0,1795	0,196	0,212	0,228	0,245	0,261
40	13,8	80	0,070	0,0835	0,0975	0,1115	0,1255	0,139	0,153	0,167	0,181	0,195	0,209	0,223
45	15,5	90	0,061	0,073	0,085	0,097	0,1095	0,1215	0,134	0,146	0,158	0,170	0,182	0,1945
50	17,2	100	0,054	0,065	0,0755	0,086	0,097	0,108	0,119	0,1295	0,140	0,151	0,162	0,1725
55	18,95	110	0,0485	0,058	0,068	0,0775	0,087	0,097	0,1065	0,116	0,126	0,1355	0,145	0,155
60	20,65	120	0,044	0,053	0,0615	0,0705	0,079	0,088	0,097	0,106	0,114	0,123	0,132	0,141
65	22,4	130	0,040	0,048	0,056	0,064	0,0725	0,0805	0,0885	0,0965	0,1045	0,1125	0,1205	0,129
70	24,1	140	0,037	0,0445	0,052	0,0595	0,067	0,074	0,082	0,089	0,0965	0,104	0,1115	0,119



Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 60 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{50}{3}$   
 Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$   
 $f_e' = \frac{3 d \cdot b (2 h' - d)}{10 \cdot (9 h' - 58)} = k \cdot d (k_1 - d)$

$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$										
			100	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
25	7,75	50	0,180	0,216	0,252	0,288	0,324	0,360	0,396	0,432	0,468	0,504	0,540
30	9,3	60	0,141	0,1695	0,198	0,2265	0,255	0,2835	0,312	0,339	0,369	0,396	0,4245
35	10,9	70	0,117	0,141	0,1635	0,186	0,210	0,234	0,2565	0,2805	0,303	0,327	0,351
40	12,4	80	0,099	0,120	0,1395	0,159	0,1785	0,198	0,219	0,2385	0,258	0,279	0,2985
45	14,0	90	0,087	0,1035	0,1215	0,138	0,156	0,1725	0,1905	0,207	0,225	0,243	0,2595
50	15,5	100	0,0765	0,0915	0,108	0,123	0,138	0,153	0,168	0,183	0,1995	0,2145	0,2295
55	17,1	110	0,069	0,0825	0,096	0,1095	0,123	0,138	0,1515	0,165	0,1785	0,192	0,2055
60	18,6	120	0,063	0,075	0,087	0,099	0,111	0,1245	0,1365	0,150	0,162	0,174	0,186
65	20,2	130	0,057	0,069	0,0795	0,090	0,102	0,114	0,126	0,1365	0,1485	0,159	0,171
70	21,8	140	0,0525	0,063	0,0735	0,084	0,0945	0,105	0,1155	0,126	0,1365	0,147	0,1575



$$\text{Querschnitt ohne Druckarmierung: } \sigma_b = 55 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{11}$$

## Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\text{Querschnitt mit Druckkennierung: } \sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$$

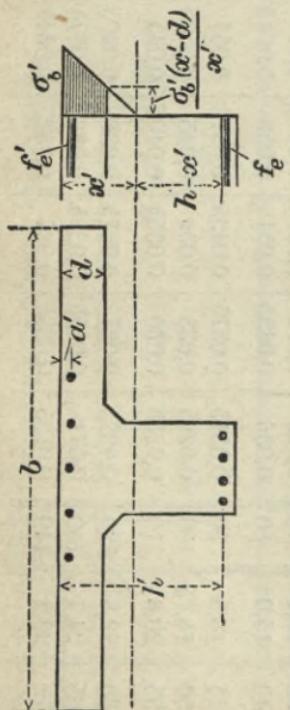
$$f'_e = \frac{3d \cdot b(2h' - d)}{80 \cdot (3h' - 16)} = k \cdot d(k_1 - d)$$

$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$											
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280		
cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm		
25	9,37	50	0,063	0,0765	0,0885	0,102	0,114	0,1275	0,1395	0,153	0,165	0,1785	0,1905	0,204
30	11,25	60	0,051	0,061	0,0705	0,081	0,0915	0,1015	0,111	0,1215	0,132	0,1425	0,1515	0,162
35	13,1	70	0,042	0,051	0,0585	0,0675	0,076	0,084	0,093	0,1015	0,1095	0,118	0,1245	0,135
40	15,0	80	0,036	0,0435	0,051	0,058	0,0645	0,072	0,0795	0,087	0,094	0,1005	0,108	0,1155
45	16,9	90	0,0315	0,0375	0,0435	0,051	0,057	0,063	0,069	0,076	0,082	0,0885	0,0945	0,1005
50	18,75	100	0,0285	0,033	0,039	0,045	0,0505	0,0555	0,0615	0,0675	0,073	0,078	0,084	0,090
55	20,6	110	0,0255	0,030	0,0355	0,0405	0,045	0,0505	0,0555	0,060	0,0655	0,0705	0,075	0,081
60	22,5	120	0,0225	0,027	0,0375	0,0436	0,0405	0,046	0,0505	0,055	0,060	0,0645	0,069	0,0735
65	24,4	130	0,021	0,0255	0,0295	0,033	0,0375	0,042	0,0465	0,0505	0,054	0,0585	0,063	0,0675
70	26,2	140	0,0195	0,0235	0,027	0,0315	0,0345	0,039	0,042	0,0465	0,0505	0,054	0,0585	0,0615

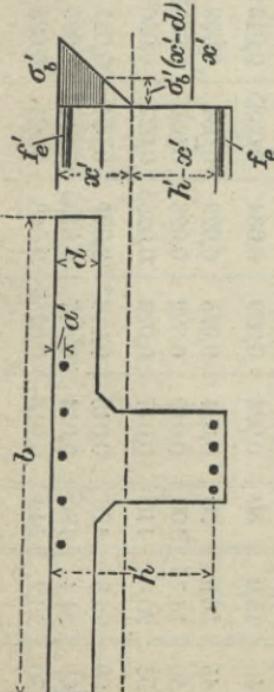
$$\begin{aligned} \text{Querschnitt ohne Druckarmierung: } & \sigma_b = 55 \text{ kg/qcm} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{11} \\ \text{Querschnitt mit Druckarmierung: } & \sigma_b = 1000 \text{ kg/qcm} \quad \gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{200} \end{aligned}$$

$$\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm} \quad , \quad \sigma_b = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$f'_e = \frac{2}{5} \frac{d \cdot b (2h' - d)}{(21h' - 122)} = k \cdot d (k_1 - d)$$



$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$											
			cm	cm	b = 100	120	140	160	180	200	220	240	260	280
25	8,6	50	0,099	0,119	0,139	0,159	0,1785	0,1985	0,218	0,238	0,2575	0,278	0,2975	0,3175
30	10,3	60	0,079	0,0945	0,1105	0,126	0,1415	0,1575	0,173	0,189	0,2045	0,221	0,236	0,252
35	12,05	70	0,065	0,078	0,091	0,104	0,1175	0,1305	0,144	0,157	0,1695	0,1825	0,196	0,2085
40	13,8	80	0,056	0,067	0,078	0,089	0,1005	0,111	0,122	0,1335	0,145	0,156	0,167	0,178
45	15,5	90	0,049	0,058	0,068	0,0775	0,0875	0,097	0,107	0,117	0,1265	0,136	0,1455	0,1555
50	17,2	100	0,043	0,052	0,0605	0,069	0,0775	0,0865	0,095	0,1035	0,112	0,121	0,1295	0,138
55	18,95	110	0,039	0,0465	0,054	0,062	0,0695	0,0775	0,085	0,093	0,101	0,1085	0,116	0,124
60	20,65	120	0,035	0,0425	0,049	0,0565	0,063	0,071	0,0775	0,085	0,091	0,0985	0,1055	0,113
65	22,4	130	0,032	0,0385	0,045	0,051	0,058	0,0645	0,071	0,077	0,0835	0,090	0,0965	0,103
70	24,1	140	0,0295	0,0355	0,0415	0,0475	0,0535	0,059	0,0655	0,071	0,077	0,083	0,089	0,095



$$\sigma_b = 55 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

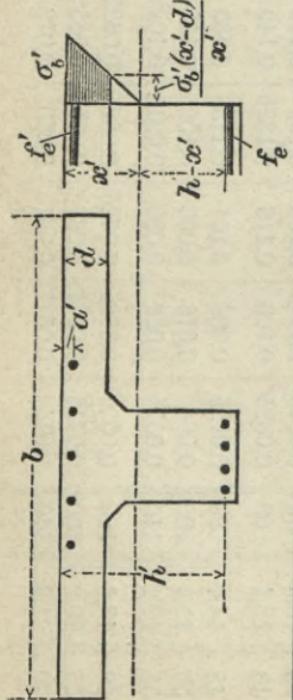
Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$f'_e = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{4 \cdot (9h' - 58)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	Koeffizient $k$										
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
25	7,75	50	0,150	0,180	0,210	0,240	0,270	0,300	0,330	0,360	0,390	0,420	0,450
30	9,3	60	0,1175	0,141	0,165	0,189	0,2125	0,236	0,260	0,2825	0,3075	0,330	0,350
35	10,9	70	0,0975	0,1175	0,136	0,155	0,175	0,195	0,214	0,2335	0,2525	0,2725	0,2925
40	12,4	80	0,0825	0,100	0,116	0,1325	0,149	0,165	0,1825	0,1985	0,215	0,2325	0,249
45	14,0	90	0,0725	0,086	0,101	0,115	0,130	0,144	0,159	0,1725	0,1875	0,2025	0,216
50	15,5	100	0,064	0,076	0,090	0,1025	0,115	0,1275	0,140	0,1525	0,166	0,179	0,191
55	17,1	110	0,0575	0,069	0,080	0,0915	0,1025	0,115	0,126	0,1375	0,149	0,160	0,171
60	18,6	120	0,0525	0,0625	0,0725	0,0825	0,0925	0,104	0,114	0,125	0,135	0,145	0,155
65	20,2	130	0,0475	0,0575	0,066	0,075	0,085	0,095	0,105	0,114	0,124	0,1325	0,1425
70	21,8	140	0,044	0,0525	0,061	0,070	0,079	0,0875	0,0965	0,105	0,114	0,1225	0,131



Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 50 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_{b'} = 40 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$

$$f'_e = \frac{b \cdot d (2h' - d)}{40 \cdot (3h' - 16)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$\gamma = \frac{\sigma_a}{\sigma_b} = 20$

$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_{b'}} = 25$

### Koeffizient $k$

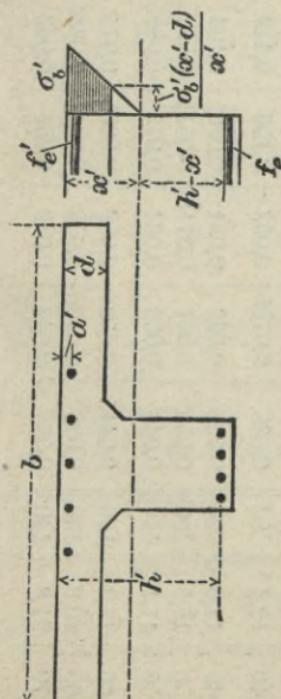
$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	$b = 100$	Koeffizient $k$								
				120	140	160	180	200	220	240	260	280
25	9,37	50	0,042	0,051	0,059	0,068	0,076	0,085	0,093	0,102	0,110	0,119
30	11,25	60	0,034	0,0405	0,047	0,054	0,061	0,0675	0,074	0,081	0,088	0,095
35	13,1	70	0,028	0,034	0,039	0,045	0,0505	0,056	0,062	0,0675	0,073	0,0785
40	15,0	80	0,024	0,029	0,034	0,0385	0,043	0,048	0,053	0,058	0,0625	0,067
45	16,9	90	0,021	0,025	0,029	0,034	0,038	0,042	0,046	0,0505	0,0545	0,059
50	18,75	100	0,019	0,022	0,026	0,030	0,0335	0,037	0,041	0,045	0,0485	0,052
55	20,6	110	0,017	0,020	0,0235	0,027	0,030	0,0335	0,037	0,040	0,0435	0,047
60	22,5	120	0,015	0,018	0,021	0,024	0,027	0,0305	0,0335	0,0365	0,040	0,043
65	24,4	130	0,014	0,017	0,0195	0,022	0,025	0,028	0,031	0,0335	0,036	0,039
70	26,2	140	0,013	0,0155	0,018	0,021	0,023	0,026	0,028	0,031	0,0335	0,036

Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 50 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = 20$

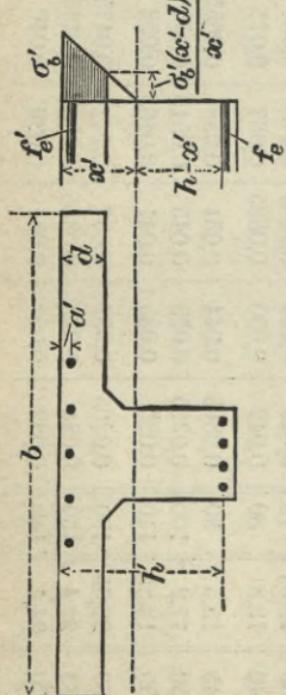
Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 35 \text{ kg/qem}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qem}$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$$

$$f_e' = \frac{3 \cdot d \cdot b (2h' - d)}{10 \cdot (21h' - 12d)} = k \cdot d (k_1 - d)$$



$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm	Koeffizient $k$	
															cm	cm
25	8,6	50	0,0745	0,0895	0,1045	0,119	0,134	0,149	0,164	0,179	0,193	0,208	0,223	0,238		
30	10,3	60	0,059	0,071	0,083	0,0945	0,106	0,118	0,130	0,1415	0,1535	0,1655	0,177	0,189		
35	12,05	70	0,049	0,059	0,0685	0,078	0,088	0,098	0,108	0,1175	0,127	0,137	0,147	0,157		
40	13,8	80	0,042	0,050	0,0585	0,067	0,075	0,0835	0,092	0,100	0,1085	0,117	0,1255	0,134		
45	15,5	90	0,0365	0,044	0,051	0,058	0,0655	0,073	0,0805	0,0875	0,095	0,102	0,109	0,117		
50	17,2	100	0,0325	0,039	0,045	0,0515	0,058	0,065	0,0715	0,0775	0,084	0,0905	0,097	0,1035		
55	18,95	110	0,029	0,035	0,041	0,0465	0,052	0,058	0,064	0,0695	0,0755	0,081	0,087	0,093		
60	20,65	120	0,0265	0,032	0,037	0,0425	0,0475	0,053	0,058	0,0635	0,0685	0,074	0,079	0,0845		
65	22,4	130	0,024	0,029	0,0335	0,0385	0,0435	0,0485	0,053	0,058	0,0625	0,0675	0,0725	0,0775		
70	24,1	140	0,022	0,027	0,031	0,036	0,040	0,0445	0,049	0,0535	0,058	0,0625	0,067	0,0715		



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

$$f_{e'} = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{5 \cdot (9h' - 58)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = 20$

$$\sigma_b = 50 \text{ kg/qcm}$$

$$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

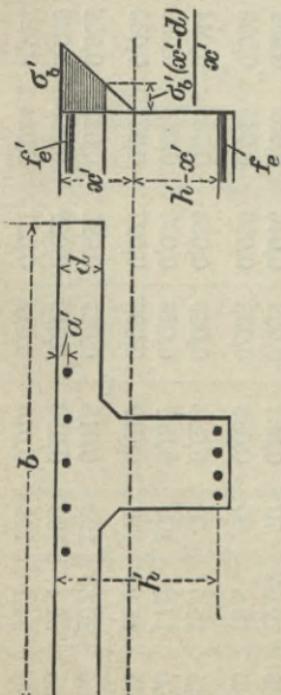
$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

$h'$ em	$x$ em	$k_1$ em	Koeffizient $k$											
			100	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
25	7,75	50	0,120	0,144	0,1675	0,1915	0,2155	0,2395	0,2635	0,2875	0,3115	0,335	0,3595	0,383
30	9,3	60	0,0945	0,113	0,132	0,151	0,170	0,189	0,2075	0,2265	0,245	0,264	0,283	0,302
35	10,9	70	0,078	0,0935	0,109	0,1245	0,140	0,156	0,171	0,187	0,2025	0,218	0,2335	0,249
40	12,4	80	0,066	0,0795	0,093	0,106	0,119	0,1325	0,146	0,159	0,172	0,1855	0,1985	0,212
45	14,0	90	0,0575	0,069	0,081	0,092	0,104	0,115	0,127	0,1385	0,150	0,1615	0,173	0,1845
50	15,5	100	0,051	0,061	0,0715	0,0815	0,092	0,102	0,112	0,1225	0,1325	0,143	0,153	0,163
55	17,1	110	0,046	0,055	0,064	0,073	0,0825	0,0915	0,101	0,110	0,119	0,128	0,1375	0,1465
60	18,6	120	0,0415	0,050	0,058	0,0665	0,075	0,083	0,091	0,100	0,108	0,116	0,1245	0,133
65	20,2	130	0,038	0,0455	0,053	0,061	0,0685	0,076	0,0835	0,091	0,099	0,106	0,114	0,1215
70	21,8	140	0,035	0,042	0,049	0,056	0,063	0,070	0,077	0,084	0,091	0,098	0,105	0,112

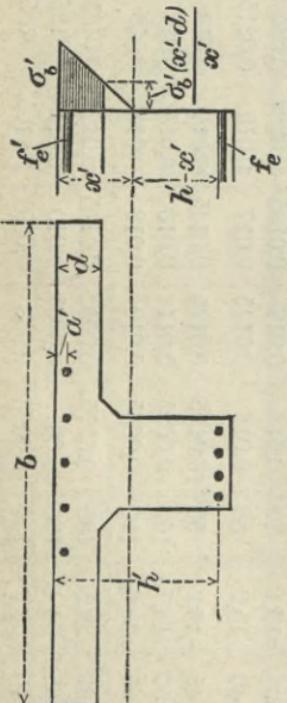
Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$

Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 40 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$

$$f_e' = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{80 \cdot (3h' - 16)} = k \cdot d (k_1 - d)$$



$h'$ cm	$x$ cm	$k_1$ cm	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm	Koeffizient $k$
															25
25	9,37	50	0,021	0,0255	0,0295	0,034	0,038	0,0425	0,0465	0,051	0,055	0,0595	0,0635	0,068	
30	11,25	60	0,017	0,020	0,0235	0,027	0,0305	0,034	0,037	0,0405	0,044	0,0475	0,0505	0,054	
35	13,1	70	0,014	0,017	0,0195	0,0225	0,025	0,028	0,031	0,034	0,0365	0,039	0,0415	0,045	
40	15,0	80	0,012	0,0145	0,017	0,019	0,0215	0,024	0,0265	0,029	0,031	0,0335	0,036	0,0385	
45	16,9	90	0,0105	0,0125	0,0145	0,017	0,019	0,021	0,023	0,025	0,027	0,0295	0,0315	0,0335	
50	18,75	100	0,0095	0,011	0,013	0,015	0,017	0,0185	0,0205	0,0225	0,024	0,026	0,028	0,030	
55	20,6	110	0,0085	0,010	0,012	0,0135	0,015	0,017	0,0185	0,020	0,022	0,0235	0,025	0,027	
60	22,5	120	0,0075	0,009	0,0105	0,012	0,0135	0,015	0,017	0,018	0,020	0,0215	0,023	0,0245	
65	24,4	130	0,007	0,0085	0,010	0,011	0,0125	0,014	0,0155	0,017	0,018	0,0195	0,021	0,0225	
70	26,2	140	0,0065	0,008	0,009	0,0105	0,0115	0,013	0,014	0,0155	0,017	0,018	0,0195	0,0205	



Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

Querschnitt mit Druckarmierung:

$$\sigma_b' = 35 \text{ kg/qcm} \quad \sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$$

$$f_e' = \frac{d \cdot b (2h' - d)}{5 \cdot (21h' - 122)} = k \cdot d (k_1 - d)$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{9}$$

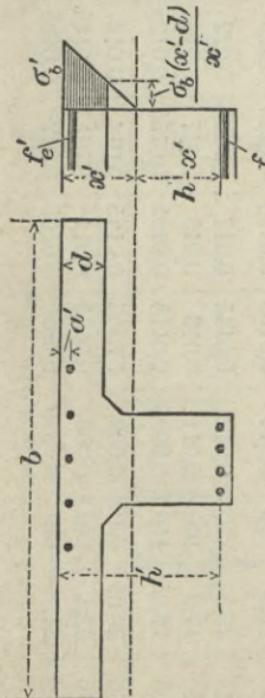
$$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{200}{7}$$

Koeffizient  $k$

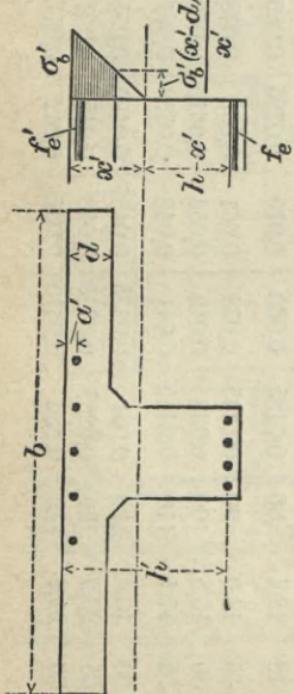
$h'$	$x$	$k_1$	$b = 100$	$120$	$140$	$160$	$180$	$200$	$220$	$240$	$260$	$280$	$300$	$320 \text{ cm}$
cm	cm	cm												
25	8,6	50	0,050	0,060	0,0695	0,079	0,089	0,099	0,109	0,119	0,129	0,139	0,149	0,1585
30	10,3	60	0,039	0,047	0,055	0,063	0,071	0,079	0,0865	0,094	0,102	0,110	0,118	0,126
35	12,05	70	0,033	0,039	0,046	0,052	0,059	0,065	0,072	0,078	0,085	0,091	0,098	0,104
40	13,8	80	0,028	0,033	0,039	0,045	0,050	0,056	0,061	0,067	0,072	0,078	0,084	0,089
45	15,5	90	0,024	0,029	0,034	0,039	0,044	0,049	0,054	0,058	0,063	0,068	0,073	0,078
50	17,2	100	0,022	0,026	0,030	0,034	0,039	0,043	0,048	0,052	0,056	0,060	0,065	0,069
55	18,95	110	0,019	0,023	0,027	0,031	0,035	0,039	0,043	0,046	0,050	0,054	0,058	0,062
60	20,65	120	0,018	0,021	0,025	0,028	0,032	0,035	0,039	0,042	0,046	0,049	0,053	0,056
65	22,4	130	0,016	0,019	0,022	0,026	0,029	0,032	0,035	0,039	0,042	0,045	0,048	0,052
70	24,1	140	0,015	0,018	0,021	0,024	0,027	0,030	0,033	0,036	0,042	0,045	0,048	0,051

Querschnitt ohne Druckarmierung:  
 $\sigma_b = 45 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{200}{9}$   
 Querschnitt mit Druckarmierung:  
 $\sigma_b' = 30 \text{ kg/qcm}$     $\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$     $\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$

$$f_e' = \frac{3 \cdot d \cdot (2 \cdot h' - d)}{20 \cdot (9 \cdot h' - 58)} = k \cdot d \cdot (h_1 - d)$$



$h'$ cm	$x$ cm	$h_1$ cm	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm	Koeffizient $k$	
															cm	cm
25	7,75	50	0,090	0,108	0,126	0,144	0,162	0,180	0,198	0,216	0,234	0,252	0,270	0,288		
30	9,3	60	0,0705	0,085	0,099	0,113	0,1275	0,142	0,156	0,1695	0,1845	0,198	0,212	0,2265		
35	10,9	70	0,0585	0,0705	0,082	0,093	0,105	0,117	0,128	0,140	0,1515	0,1635	0,1755	0,187		
40	12,4	80	0,0495	0,060	0,070	0,0795	0,089	0,099	0,1035	0,119	0,129	0,1395	0,149	0,159		
45	14,0	90	0,0435	0,052	0,061	0,069	0,078	0,086	0,095	0,1035	0,1125	0,1215	0,130	0,138		
50	15,5	100	0,038	0,046	0,054	0,0615	0,069	0,0765	0,084	0,0915	0,100	0,107	0,115	0,122		
55	17,1	110	0,0345	0,041	0,048	0,055	0,0615	0,069	0,076	0,0825	0,089	0,096	0,103	0,1095		
60	18,6	120	0,031	0,0375	0,0435	0,0495	0,0555	0,062	0,068	0,075	0,081	0,087	0,093	0,100		
65	20,2	130	0,0285	0,0345	0,040	0,045	0,051	0,057	0,063	0,068	0,074	0,0795	0,0855	0,0915		
70	21,8	140	0,026	0,0315	0,037	0,042	0,047	0,0525	0,058	0,063	0,068	0,0735	0,079	0,084		



Querschnitt ohne Druckarmierung:	$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$	$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$	$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = 25$
Querschnitt mit Druckarmierung:	$\sigma_{b'} = 35 \text{ kg/qcm}$	$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$	$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_{b'}} = \frac{200}{7}$

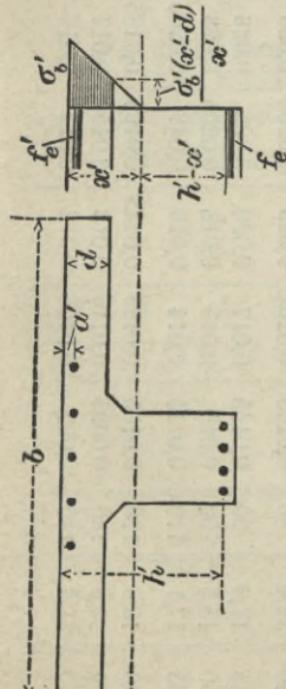
$$f_e' = \frac{d \cdot b \cdot (2 \cdot h' - d)}{10 \cdot (21 \cdot h' - 122)} = k \cdot d \cdot (k_1 - d)$$

$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$												
			cm	cm	$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300
25	8,6	50	0,025	0,030	0,035	0,0395	0,0445	0,0495	0,0545	0,0595	0,0645	0,0695	0,0745	0,079	
30	10,3	60	0,0195	0,0235	0,0275	0,0315	0,0355	0,0395	0,043	0,047	0,051	0,055	0,059	0,063	
35	12,0,5	70	0,0165	0,0195	0,023	0,026	0,0295	0,0325	0,036	0,039	0,0425	0,0455	0,049	0,052	
40	13,8	80	0,014	0,0165	0,0195	0,0225	0,025	0,028	0,0305	0,0335	0,036	0,039	0,042	0,0445	
45	15,5	90	0,012	0,0145	0,017	0,0195	0,022	0,0245	0,027	0,029	0,0315	0,034	0,0365	0,039	
50	17,2	100	0,011	0,013	0,015	0,017	0,0195	0,0215	0,024	0,026	0,028	0,030	0,0325	0,0345	
55	18,9,5	110	0,0095	0,0115	0,0135	0,0155	0,0175	0,0195	0,0215	0,023	0,025	0,027	0,029	0,031	
60	20,6,5	120	0,009	0,0105	0,0125	0,014	0,016	0,0175	0,0195	0,021	0,023	0,0245	0,0265	0,028	
65	22,4	130	0,008	0,0095	0,011	0,013	0,0145	0,016	0,0175	0,0195	0,021	0,0225	0,024	0,026	
70	24,1	140	0,009	0,0105	0,012	0,0135	0,015	0,0165	0,018	0,0195	0,021	0,0225	0,024	0,026	

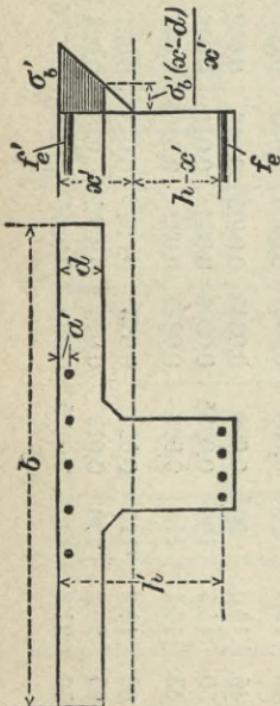
Querschnitt ohne Druckarmierung:	$\sigma_b = 40 \text{ kg/qcm}$	$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$	$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = 25$
Querschnitt mit Druckarmierung:	$\sigma_{b'} = 30 \text{ kg/qcm}$	$\sigma_e = 1000 \text{ kg/qcm}$	$\gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_{b'}} = \frac{100}{3}$

$$U_b = 30 \text{ кг/км}^3 \quad U_e = 1000 \text{ кг/км}^3$$

$$f_{e'} = \frac{d \cdot b \cdot (2k' - d)}{10 \cdot (9k' - 58)} = k \cdot d \cdot (k_1 - d)$$



h'	x	k <sub>1</sub>	b = 100	Koeffizient k								320 cm		
				120	140	160	180	200	220	240	260			
cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm		
25	7,75	50	0,060	0,072	0,084	0,096	0,108	0,120	0,132	0,144	0,156	0,168	0,180	0,192
30	9,3	60	0,047	0,0565	0,066	0,0755	0,085	0,0945	0,104	0,113	0,123	0,132	0,1415	0,151
35	10,9	70	0,039	0,047	0,0545	0,062	0,070	0,078	0,0855	0,0935	0,101	0,109	0,117	0,1245
40	12,4	80	0,033	0,040	0,0465	0,053	0,0595	0,066	0,073	0,0795	0,086	0,093	0,0995	0,106
45	14,0	90	0,029	0,0345	0,0405	0,046	0,052	0,0575	0,0635	0,069	0,075	0,081	0,0865	0,092
50	15,5	100	0,0255	0,0305	0,036	0,041	0,046	0,051	0,056	0,061	0,0665	0,0715	0,0765	0,0815
55	17,1	110	0,023	0,0275	0,032	0,0365	0,041	0,046	0,0505	0,055	0,0595	0,064	0,0685	0,073
60	18,6	120	0,021	0,025	0,029	0,033	0,037	0,0415	0,0455	0,050	0,054	0,058	0,062	0,0665
65	20,2	130	0,019	0,023	0,0265	0,030	0,034	0,038	0,042	0,0455	0,0495	0,053	0,057	0,061
70	21,8	140	0,0175	0,021	0,0245	0,028	0,0315	0,035	0,0385	0,042	0,0455	0,049	0,0525	0,056



## Querschnitt ohne Druckarmierung:

$$\text{Querschnitt mit Druckarmierung: } \gamma' = \frac{\sigma_e}{\sigma_b'} = \frac{100}{3}$$

$$v_b = 30 \text{ kg/dm} \quad v_e = 1000 \text{ kg/dm}$$

$$f'_e = \frac{d \cdot b(2k' - d)}{20 \cdot (9k' - 58)} = k \cdot d(k_1 - d)$$

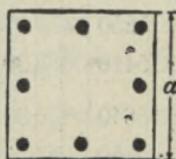
卷之三

	220	240	260	280	300	320 cm

$h'$	$x$	$k_1$	Koeffizient $k$											
			$b = 100$	120	140	160	180	200	220	240	260	280	300	320 cm
cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	cm	
2,5	7,75	50	0,030	0,036	0,042	0,048	0,054	0,060	0,066	0,072	0,078	0,084	0,090	0,096
3,0	9,3	60	0,0235	0,028	0,033	0,038	0,0425	0,047	0,052	0,0565	0,0615	0,066	0,071	0,0755
3,5	10,9	70	0,0195	0,0235	0,027	0,031	0,035	0,039	0,043	0,047	0,0505	0,0545	0,0585	0,062
4,0	12,4	80	0,0165	0,020	0,023	0,0265	0,030	0,033	0,0365	0,040	0,043	0,0465	0,050	0,053
4,5	14,0	90	0,0145	0,017	0,020	0,023	0,026	0,029	0,032	0,0345	0,0375	0,0405	0,043	0,046
5,0	15,5	100	0,013	0,015	0,018	0,0205	0,023	0,0255	0,028	0,0305	0,033	0,036	0,038	0,041
5,5	17,1	110	0,0115	0,014	0,016	0,018	0,0205	0,023	0,025	0,0275	0,030	0,032	0,034	0,0365
6,0	18,6	120	0,0105	0,0125	0,0145	0,0165	0,0185	0,021	0,023	0,025	0,027	0,029	0,031	0,033
6,5	20,2	130	0,0095	0,0115	0,013	0,015	0,017	0,019	0,021	0,023	0,025	0,0265	0,0285	0,0305
7,0	21,8	140	0,009	0,0105	0,012	0,014	0,016	0,0175	0,019	0,021	0,023	0,0245	0,026	0,028

## IV.

### Tabellen für Stützenkonstruktionen.



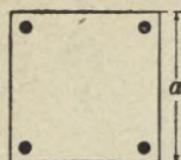
$P$  = Resultierende aus Nutzlast und Eigengewicht in kg,

$l$  = freie Knicklänge der Stütze in m,

$l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.

Die Last  $P$  greift im Schwerpunkt der Stütze an.

---



$a = 15 \text{ cm}$ ,

4 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

$g = 54 \text{ kg/m}$ .

$\delta$	$f_e$	$J$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
6	1,1	4720	6010	3,32	16	4830	3,70	18	3620	4,27	21	2410	5,24	25
7	1,5	4900	6180		19	4950		21	3720		24	2470		29
8	2,0	5130	6370		21	5100		24	3840		27	2550		33
9	2,5	5360	6540		24	5250		27	3940		31	2620		38
10	3,1	5630	6770		26	5410		30	4060		34	2700		42
11	3,8	5940	7040		29	5640		33	4230		38	2820		46
12	4,5	6270	7310		32	5850		35	4390		41	2920		50
13	5,3	6630	7600		34	6090		38	4570		44	3040		54
14	6,1	7040	7910		37	6330		41	4750		48	3160		59
15	7,1	7450	8380	wächst bis	40	6630		44	4980	wächst bis	51	3310	wächst bis	63
16	8,0	7860	8600		42	6900		47	5180		55	3450		67
17	9,1	8360	9020		45	7230		50	5420		58	3610		71
18	10,2	8860	9420		48	7560		53	5670		61	3780		75
19	11,3	9340	9830		50	7890		56	5910		65	3940		80
20	12,6	9940	10340		53	8280		59	6200		68	4140		84
21	13,9	10530	10810		55	8670		62	6490		72	4330		88
22	15,2	11120	11320		58	9060		65	6800		75	4530		92
23	16,6	11760	11820		61	9480		68	7090		79	4740		96
24	18,1	12440	12400		63	9930		71	7470		82	4960		100
25	19,6	13120	12950	3,77	66	10380	4,20	74	7780	4,86	85	5190	5,91	105

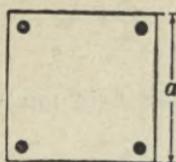
$l$  = freie Knicklänge in m,

$l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.

 $a = 15 \text{ cm}$ ,8 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $g = 54 \text{ kg/m}$ .

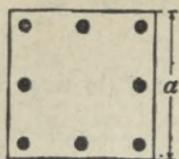
$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ $\text{cm}^4$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
6	2,3	4990	6480	3,28	16	5190	3,67	18	3890	4,24	21	2590	5,19	25
7	3,1	5270	6790		19	5430		21	4070		24	2710		29
8	4,0	5580	7120		21	5700		24	4280		27	2850		33
9	5,1	5960	7540		24	6030		27	4530		31	3010		38
10	6,3	6360	7980		26	6390		30	4790		34	3190		42
11	7,6	6800	8470		29	6780		33	5080		38	3390		46
12	9,0	7300	8990		32	7200		35	5400		41	3600		50
13	10,6	7830	9580		34	7680		38	5770		44	3840		54
14	12,3	8420	10200		37	8190		41	6130		48	4090		59
15	14,1	9030	10890	wächst bis	40	8730		44	6560		51	4360	wächst bis	63
16	16,1	9700	11630		42	9330		47	6990		55	4660		67
17	18,2	10400	12410		45	9960		50	7470		58	4980		71
18	20,4	11150	13220		48	10620		53	7970		61	5210		75
19	22,7	11950	14120		50	11310		56	8480		65	5650		80
20	25,1	12800	15000		53	12030		59	9020		68	6010		84
21	27,7	13640	15980		55	12810		62	9600		72	6400		88
22	30,4	14620	17000		58	13620		65	10210		75	6810		92
23	33,2	15600	18020		61	14460		68	10830		79	7230		96
24	36,2	16600	19170		63	15360		71	11500		82	7680		100
25	39,3	17610	20350	3,48	66	16290	3,90	74	12210	4,50	85	8140	5,50	105

 $l$  = freie Knicklänge in m, $l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.

 $a = 20 \text{ cm}$ ,4 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $g = 96 \text{ kg/m}$ .

$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ cm <sup>4</sup>	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
10	3,1	16300	11180	4,52	26	8930	5,05	30	6700	5,84	34	4460	7,15	42
11	3,8	16970	11420		29	9140		33	6870		38	4570		46
12	4,5	17650	11690		32	9350		35	7010		41	4670		50
13	5,3	18510	11980		34	9590		38	7180		44	4790		54
14	6,1	19190	12280		37	9830		41	7380		48	4910		59
15	7,1	20140	12620		40	10130		44	7590		51	5060		63
16	8,0	21010	12990		42	10400		47	7800		55	5200		67
17	9,1	22050	13380		45	10730		50	8030		58	5360		71
18	10,2	23120	13810		48	11060		53	8300		61	5530		75
19	11,3	24150	14210	wächst	50	11390	wächst	56	8540	wächst	65	5690	wächst	80
20	12,6	25410	14710		53	11780		59	8820		68	5890		84
21	13,8	26550	15180	bis	55	12140	bis	62	9100	bis	72	6070	bis	88
22	15,2	28010	15640		58	12560		65	9400		75	6280		92
23	16,6	29250	16200		61	12980		68	9730		79	6490		96
24	18,1	30720	16800		63	13430		71	10090		82	6710		100
25	19,6	32130	17370		66	13880		74	10410		85	6940		105
26	21,2	33730	17920		69	14360		77	10770		89	7180		109
27	22,9	35230	18610		72	14870		80	11180		92	7430		113
28	24,6	36930	19200		74	15380		83	11520		96	7690		117
29	26,4	38630	19880		77	15920		86	11950		99	7960		121
30	28,3	40430	20600	5,24	80	16490	5,86	89	12370	6,77	102	8240	8,29	126

 $l$  = freie Knicklänge in m, $l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.



$$a = 20 \text{ cm},$$

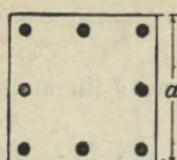
8 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

$$g = 96 \text{ kg/m}.$$

$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ cm <sup>4</sup>	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
10	6,3	17840	12360	4,50	26	9890	5,02	30	7420	5,80	34	4940	7,11	42
11	7,6	18800	12850		29	10280		33	7710		38	5140		46
12	9,0	19860	13380		32	10700		35	8020		41	5350		50
13	10,6	21010	13980		34	11180		38	8390		44	5590		54
14	12,3	22160	14610		37	11690		41	8770		48	5840		59
15	14,1	23510	15410		40	12330		44	9250		51	6160		63
16	16,1	24950	16040		42	12830		47	9620		55	6410		67
17	18,2	26390	16930		45	13460		50	10160		58	6730		71
18	20,4	28020	17650		48	14120		53	10590		61	7060		75
19	22,7	29650	18510		50	14810	wächst bis	56	11110	wächst bis	65	7400	wächst bis	80
20	25,1	31480	19410		53	15530		59	11650		68	7760		84
21	27,7	33300	20390		55	16310		62	12230		72	8150		88
22	30,4	35220	21400		58	17120		65	12840		75	8560		92
23	33,2	37240	22450		61	17960		68	13470		79	8980		96
24	36,2	39350	23580		63	18860		71	14150		82	9430		100
25	39,3	41650	24740		66	19790		74	14840		85	9890		105
26	42,5	43960	25940		69	20750		77	15560		89	10370		109
27	45,8	46360	27180		72	21740		80	16310		92	10870		113
28	49,3	48760	28490		74	22790		83	17090		96	11390		117
29	52,8	51350	29800		77	23840		86	17880		99	11920		121
30	56,5	54040	31190	4,92	80	24950	5,50	89	18710	6,36	102	12470	7,79	126

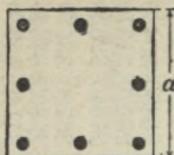
$l$  = freie Knicklänge in m,

$l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.

 $a = 25 \text{ cm}$ ,8 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $g = 150 \text{ kg/m}$ .

$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ cm <sup>4</sup>	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
10	6,3	39600	17990	5,55	26	14390	6,20	30	10790	7,17	34	7190	8,78	42
11	7,6	41100	18480		29	14780		33	11090		38	7390		46
12	9,0	42750	19000		32	15200		35	11400		41	7600		50
13	10,6	44550	19600		34	15680		38	11760		44	7840		54
14	12,3	46350	20240		37	16190		41	12140		48	8090		59
15	14,1	48450	20910		40	16730		44	12550		51	8360		63
16	16,1	50700	21660		42	17330		47	13000		55	8660		67
17	18,2	52950	22450		45	17960		50	13470		58	8980		71
18	20,4	55500	23280		48	18620		53	13970		61	9310		75
19	22,7	58050	24140	wächst	50	19310	wächst	56	14480	wächst	65	9650	wächst	80
20	25,1	60750	25040		53	20030		59	15020		68	10010		84
21	27,7	63750	26010		55	20810		62	15610		72	10400		88
22	30,4	66750	27030		58	21620		65	16220		75	10810		92
23	33,2	69900	28080		61	22460		68	16850		79	11230		96
24	36,2	73200	29200		63	23360		71	17520		82	11680		100
25	39,3	76650	30360		66	24290		74	18220		85	12140		105
26	42,5	80400	31560		69	25250		77	18940		89	12620		109
27	45,8	84000	32800		72	26240		80	19680		92	13120		113
28	49,3	87900	34110		74	27290		83	20470		96	13640		117
29	52,8	92950	35430		77	28340		86	21260		99	14170		121
30	56,5	96150	36930	6,04	80	29450	6,74	89	22160	7,79	102	14720	9,56	126

 $l$  = freie Knicklänge in m, $l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.

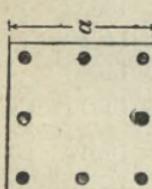
 $a = 30 \text{ cm}$ ,8 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $g = 216 \text{ kg/m}$ .

$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ $\text{cm}^4$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
10	6,3	81110	24860	6,76	26	19890	7,55	30	14920	8,72	34	9940	10,69	42
12	9,0	86940	25880	...	32	20700	...	35	15520	...	41	10350	...	50
14	12,3	94070	27110	...	37	21690	...	41	16270	...	48	10840	...	59
16	16,1	102280	28540	...	42	22830	...	47	17120	...	55	11410	...	67
18	20,4	111560	30150	wächst bis	48	24120	wächst bis	53	18090	wächst bis	61	12060	wächst bis	75
20	25,1	121720	31910	...	53	25530	...	59	19150	...	68	12760	...	84
22	30,4	133160	33900	...	58	27120	...	65	20340	...	75	13560	...	92
24	36,2	145690	36080	...	63	28860	...	71	21650	...	82	14430	...	100
26	42,5	159300	38440	...	69	30750	...	77	23060	...	89	15370	...	109
28	49,3	173990	40990	...	74	32790	...	83	24590	...	96	16390	...	117
30	56,5	189540	43690	7,79	80	34950	8,71	89	26210	10,06	102	17470	12,61	126

 $a = 35 \text{ cm}$ , 8 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),  $g = 294 \text{ kg/m}$ .

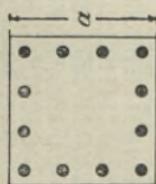
$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$J$ $\text{cm}^4$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
			$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm	$P$ kg	$l$ m	$l'$ cm
10	6,3	140910	32990	7,73	26	26390	8,65	30	19790	10,0	34	13190	12,26	42
12	9,0	148000	34000	...	32	27200	...	35	20400	...	41	13600	...	50
14	12,3	156100	35240	...	37	28190	...	41	21140	...	48	14090	...	59
16	16,1	165890	36660	...	42	29330	...	47	22000	...	55	14660	...	67
18	20,4	176690	38280	wächst bis	48	30620	wächst bis	53	22970	wächst bis	61	15310	wächst bis	75
20	25,1	188500	40040	...	53	32030	...	59	24020	...	68	16010	...	84
22	30,4	202000	42030	...	58	33620	...	65	25220	...	75	16810	...	92
24	36,2	216510	44200	...	63	35360	...	71	26520	...	82	17680	...	100
26	42,5	232710	46560	...	69	37250	...	77	27940	...	89	18620	...	109
28	49,3	249590	49110	...	74	39290	...	83	29470	...	96	19640	...	117
30	56,5	268150	51810	8,51	80	41450	9,52	89	31090	11,0	102	20720	13,46	126

 $l$  = freie Knicklänge in m, $l'$  = theoretische Knicklänge der Eiseneinlagen in cm.


 8 Eisen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm);  
 Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklänge der Eisen-  
 einlagen in cm.

	$a$	$g$
	40	384 kg/m
	50	"

$\delta$ mm	$f_e$ qcm	$\sigma_b = 25$	$= 20$					$= 15$					$= 10 \text{ kg/qcm}$				
			$a =$			$P$ in kg		$l'$ cm	$P$ in kg	$a =$			$l'$ cm	$P$ in kg	$a =$		
			$40$	$45$	$50$	$40$	$45$			$40$	$45$	$50$			$40$	$45$	$50$
10	6,3	26	42360	52790	64860	30	33890	42390	51890	34	25420	31600	38920	42	16940	21190	25940
12	9,0	32	43370	54000	65870	35	34700	43200	52700	41	26020	32400	39520	50	17350	21600	26350
14	12,3	37	44610	55240	67110	41	35690	44190	53690	48	26770	33150	40270	59	17840	22090	26840
16	16,1	42	46040	56660	68540	47	36830	45330	54830	55	27630	34000	41130	67	18410	22660	27410
18	20,4	48	47650	58270	70150	53	38120	46620	56120	61	28590	34960	42090	75	19060	23310	28060
20	25,1	53	49430	60040	71910	59	39530	48030	57530	68	29670	36030	43150	84	19760	24010	28760
22	30,4	58	51400	62030	73900	65	41120	49620	59120	75	30840	37220	44340	92	20560	24810	29560
24	36,2	63	53570	64200	76070	71	42860	51360	60860	82	32140	38520	45640	100	21430	25680	30430
26	42,5	69	55940	66560	78440	77	44750	53250	62750	89	33570	39940	47070	109	22370	26620	31370
28	49,3	74	58490	69310	80990	83	46790	55290	64790	96	35100	41670	48600	117	23390	27640	32390
30	56,5	80	61190	71810	83690	89	48950	57450	66950	102	36720	43090	50220	126	24470	28720	33470
32	64,3	85	64110	74740	86610	94	51290	59790	69290	109	38470	44550	51970	134	25640	29890	34640
34	72,6	90	67220	77850	89720	100	53780	62280	71780	116	40330	46710	53830	142	26890	31140	35890
36	81,4	95	70520	81150	93020	106	56420	64920	74420	123	42310	48690	55810	151	28210	32460	37210
38	90,7	101	74010	84640	96510	112	59210	67710	77210	129	44410	50790	57910	159	29600	33850	38600
40	100,5	106	77690	88310	100190	118	62150	70650	80150	136	46620	52990	60120	168	31070	35320	40070



12 Eisen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm);  
Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklängen der Eisen-  
einlagen in cm.

	$a$	$g$
	40	384 kg/m
	45	486 "
	50	600 "

$\delta$	$f_e$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$						
		$a =$	$P$ in kg		$l'$ cm	$P$ in kg		$l'$ cm	$P$ in kg		$a =$	$P$ in kg					
			40	45		40	45		40	45		40	45	50			
10	9,4	26	43520	54150	66020	30	34820	43320	52820	34	26110	32490	39610	42	17410	21660	26410
12	13,6	32	45100	55720	67600	35	36080	44580	54080	41	27060	33430	40560	50	18040	22290	27040
14	18,5	37	46940	57560	69440	41	37550	46050	55550	48	28170	34540	41670	59	18770	23020	27770
16	24,1	42	49040	59660	71530	47	39230	47730	57230	55	29430	35800	42920	67	19610	23860	28610
18	30,5	48	51440	62060	73940	53	41150	49650	59150	61	30870	37240	44370	75	20570	24820	29570
20	37,7	53	54140	64760	76640	59	43310	51810	61310	68	32490	38860	45990	84	21650	25900	30650
22	45,6	58	57100	67720	79600	65	45680	54180	63680	75	34260	40630	47760	92	22840	27090	31840
24	54,3	63	60360	70990	82860	71	48290	56790	66290	82	36220	42600	49720	100	24140	28390	33140
26	63,7	69	63890	74510	86390	77	51110	59610	69110	89	38340	44710	51840	109	25550	29800	34550
28	73,9	74	67710	78340	90210	83	54170	62670	72170	96	40630	47010	54130	117	27080	31330	36080
30	84,8	80	71800	82420	94200	89	57440	65940	75440	102	43080	49450	56580	126	28720	32970	37720
32	96,5	85	76190	86810	98690	94	60950	69450	78950	109	45720	52090	59220	134	30470	34720	39470
34	108,9	90	80840	91460	103340	100	64670	73170	82670	116	48510	54880	62010	142	32330	36580	41330
36	122,1	95	85790	96410	108290	106	68630	77130	86630	123	51480	57850	64980	151	34310	38560	43310
38	136,1	101	91040	101660	113540	112	72830	81330	90830	129	54630	61000	68130	159	36410	40660	45410
40	150,8	106	96550	107170	119050	118	77240	85740	95240	136	57930	64300	71430	168	38620	42870	47620

von Durchmesser  $\delta$  (in mm);

Knickgefahr nicht vorhanden:

$l'$  = theoretische Knicklänge der Eisen-  
einlagen in cm.

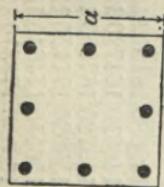
$\overline{R}$

$\delta$	$f_e$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$		
		$a =$	55	60	65	$a =$	55	60	65	$a =$	55	60	65
qcm	cm	$l'$	$P \text{ in kg}$	$l'$	$P \text{ in kg}$	$l'$	$P \text{ in kg}$	$l'$	$P \text{ in kg}$	$l'$	$P \text{ in kg}$	$l'$	$P \text{ in kg}$
10	6,3	26	77990	92360	107990	30	62390	73890	86390	34	46790	55420	64790
11	9,0	32	79000	93370	109000	35	63200	74700	87200	41	47400	56020	65400
12	12,3	37	80240	94610	110240	41	64190	75690	88190	48	48140	56770	66140
13	16,1	42	81660	96040	111660	47	65330	76830	89330	55	49000	57620	67000
14	20,4	48	83270	97650	113270	53	66620	78120	90620	61	49960	58590	67960
15	25,1	53	85040	99410	115040	59	68030	79530	92030	68	51020	59650	69020
16	30,4	58	87020	101400	117020	65	69620	81120	93620	75	52210	60840	70210
17	36,2	63	89200	103570	119200	71	71360	82860	95360	82	53520	62140	71520
18	42,5	69	91560	105940	121560	77	73250	84750	97250	89	54940	63560	72940
19	49,3	74	94110	108490	124110	83	75290	86790	99290	96	56470	65090	74470
20	56,5	80	26810	111190	126810	89	77450	88950	101450	102	58090	66710	76090
21	64,3	85	99740	114110	129740	94	79790	91290	103790	109	59840	68470	77840
22	72,6	90	102850	117220	132850	100	82280	93780	106280	116	61710	70330	79710
23	81,4	95	106150	120520	136150	106	84920	96420	108920	123	63690	72310	81690
24	90,7	101	109640	124010	139640	112	87710	99210	111710	129	65780	74410	83780
25	100,5	106	113310	127690	143310	118	90650	102150	114650	136	67990	76610	85990


 8 Eisen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm);  
 Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklängen der Eisen-  
 einlagen in cm.

$\vartheta$	$f_e$	$a =$	$70$	$75$	$80$	$a =$	$70$	$75$	$80$	$a =$	$70$	$75$	$80$	$a$	$70$	$75$	$80$	$g$
10	6,3	26	124860	142990	162360	30	99890	114390	129890	34	74920	85790	97420	42	49940	57190	64940	
12	9,0	32	125870	144000	163370	35	100700	115200	130700	41	75520	86400	98020	50	50350	57600	65350	
14	12,3	37	127110	145240	164610	41	101690	116190	131690	48	76270	87140	98770	59	50840	58090	65840	
16	16,1	42	128540	146660	166040	47	102830	117330	132830	55	77120	88000	99620	67	51410	58660	66410	
18	20,4	48	130150	148270	167650	53	104120	118620	134120	61	78090	88950	100590	75	52060	59310	67060	
20	25,1	53	131910	150040	169410	59	105530	120030	135530	68	79150	90020	101650	84	52760	60010	67760	
22	30,4	58	133900	152020	171400	65	107120	121620	137120	75	80340	91210	102840	92	53560	60810	68560	
24	36,2	63	136070	154200	173570	71	108860	123360	138860	82	81640	92520	104140	100	54430	61680	69430	
26	42,5	69	138440	156560	175940	77	110750	125250	140750	89	83060	93940	105560	109	55370	62620	70370	
28	49,3	74	140990	159110	178490	83	112790	127290	142790	96	84590	95470	107090	117	56390	63640	71390	
30	56,5	80	142690	161810	181190	89	114950	129450	144950	102	86210	97090	108710	126	57470	64720	72470	
32	64,3	85	146610	164720	184110	94	117290	131780	147290	109	87790	98840	110470	134	58640	65890	73640	
34	72,6	90	149720	167850	187220	100	119780	134280	149780	116	89830	100710	112330	142	59890	67140	74890	
36	81,4	95	153020	171150	190520	106	122420	136920	152420	123	91810	102690	114310	151	61210	68460	76210	
38	90,7	101	156510	174640	194010	112	125210	139710	155210	129	93910	104780	116410	159	62600	69850	77600	
40	100,5	106	160190	178310	197690	118	128150	142650	158150	136	96110	106990	118610	168	64070	71320	79070	

$\vartheta_b = 25$	$f_e$	$a =$	$= 20$			$l'$	$P$ in kg	$= 15$			$l'$	$P$ in kg	$= 10$ kg/qcm				
			$70$	$75$	$80$			$a =$	$70$	$75$			$a =$	$70$	$75$	$80$	
10	6,3	26	124860	142990	162360	30	99890	114390	129890	34	74920	85790	97420	42	49940	57190	64940
12	9,0	32	125870	144000	163370	35	100700	115200	130700	41	75520	86400	98020	50	50350	57600	65350
14	12,3	37	127110	145240	164610	41	101690	116190	131690	48	76270	87140	98770	59	50840	58090	65840
16	16,1	42	128540	146660	166040	47	102830	117330	132830	55	77120	88000	99620	67	51410	58660	66410
18	20,4	48	130150	148270	167650	53	104120	118620	134120	61	78090	88950	100590	75	52060	59310	67060
20	25,1	53	131910	150040	169410	59	105530	120030	135530	68	79150	90020	101650	84	52760	60010	67760
22	30,4	58	133900	152020	171400	65	107120	121620	137120	75	80340	91210	102840	92	53560	60810	68560
24	36,2	63	136070	154200	173570	71	108860	123360	138860	82	81640	92520	104140	100	54430	61680	69430
26	42,5	69	138440	156560	175940	77	110750	125250	140750	89	83060	93940	105560	109	55370	62620	70370
28	49,3	74	140990	159110	178490	83	112790	127290	142790	96	84590	95470	107090	117	56390	63640	71390
30	56,5	80	142690	161810	181190	89	114950	129450	144950	102	86210	97090	108710	126	57470	64720	72470
32	64,3	85	146610	164720	184110	94	117290	131780	147290	109	87790	98840	110470	134	58640	65890	73640
34	72,6	90	149720	167850	187220	100	119780	134280	149780	116	89830	100710	112330	142	59890	67140	74890
36	81,4	95	153020	171150	190520	106	122420	136920	152420	123	91810	102690	114310	151	61210	68460	76210
38	90,7	101	156510	174640	194010	112	125210	139710	155210	129	93910	104780	116410	159	62600	69850	77600
40	100,5	106	160190	178310	197690	118	128150	142650	158150	136	96110	106990	118610	168	64070	71320	79070



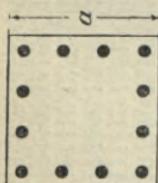
8 Eisen vom Durchmesser  $d$  (in mm);  
Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklängen der Eisen-  
einlagen in cm.

$\delta$	$f_e$	$\sigma_b = 25$				$= 20$				$= 15$				$= 10 \text{ kg/qcm}$							
		$a = 85$	$90$	$95$	$100$	$a = 85$	$90$	$95$	$100$	$a = 85$	$90$	$95$	$100$	$a = 85$	$90$	$95$	$100 \text{ cm}$				
mm	qem	$\sigma_b = 25$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg	$l'$	$P$ in kg				
10	6,3	26	182990	204860	227990	252360	30	146390	163890	182390	201890	34	109790	122920	136790	151420	42	73190	81940	91190	100840
12	9,0	32	184000	205870	229000	253370	35	147200	164700	183200	202700	41	110400	123920	137400	152020	50	73600	82550	91600	101350
14	12,3	37	185240	207110	230240	254610	41	148190	165690	184190	203690	48	111140	124270	138140	162770	59	74090	82840	92090	101840
16	16,1	42	186680	208540	231660	256040	47	149330	166830	185330	204830	55	112000	125120	139000	153620	67	74660	83410	92660	102440
18	20,4	48	188270	210150	233270	257650	53	150620	168120	186620	206120	61	112960	126090	139960	154590	75	75310	84060	93310	103060
20	25,1	53	190040	211910	235040	259410	59	152030	169530	188030	207530	68	114020	127150	141020	156650	84	76010	84760	94010	103760
22	30,4	58	192920	213900	237020	261400	65	155820	171120	189920	209120	75	115210	128340	142210	156840	92	76810	85660	94810	104560
24	36,2	63	194200	216070	239200	263570	71	155360	172860	191380	210860	82	116520	129640	143520	158140	100	77680	86430	95680	105430
26	42,5	69	196360	218440	241560	265940	77	157250	174760	193260	212750	89	117940	131060	144940	159560	109	78620	87370	96620	106370
28	49,3	74	199110	220990	244110	268490	83	159290	176790	195390	214790	96	119470	132590	146470	161090	117	79640	88590	97640	107390
30	56,5	80	201810	222690	246810	271190	89	161450	178950	197450	216950	102	121090	134210	148090	162710	126	80720	89470	98720	108470
32	64,3	85	204740	226610	249740	274110	94	163790	181290	199190	219290	109	122840	135970	149840	164470	134	81890	90640	98890	109640
34	72,6	90	207850	229720	252850	277220	100	166280	183780	202820	221780	116	124710	137830	151710	166350	142	83140	91890	101140	110890
36	81,4	95	211150	233020	256150	280520	106	168920	186420	204920	224410	123	126680	139810	153690	168310	151	84460	93210	102460	112210
38	90,7	101	214640	236510	259640	284010	112	171710	189210	207710	227210	129	128780	141910	155780	170410	159	85880	94600	103850	113660
40	100,5	106	218310	240190	263310	287690	118	174650	192150	210650	230150	136	130990	144110	157990	172610	168	87320	96070	105320	115070

• • •	12 Eisen vom Durchmesser $\vartheta$ (in mm);
• • •	Knickgefahr nicht vorhanden;
• • •	$l'$ = theoretische Knicklängen der Eisen-
• • •	einlagen in cm.
$\alpha$	

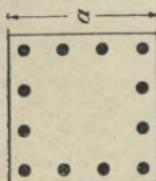
$g$	$a = 55$	$60$	$65$	$a = 55$	$60$	$65$	$a = 55$	$60$	$65$
55	726 kg/m								
60		864	"						
65		1014	"						

$\vartheta$	$f_e$	$l'$	mm	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$				
				$a = 55$	$P \text{ in kg}$	$l' \text{ cm}$	$a = 55$	$P \text{ in kg}$	$l' \text{ cm}$	$a = 55$	$P \text{ in kg}$	$l' \text{ cm}$	$a = 55$	$P \text{ in kg}$	$l' \text{ cm}$		
10	9,4	26	79150	93520	109150	30	63320	74820	87320	34	47490	56110	65490	42	31660	37410	43660
12	13,6	32	80730	95100	110720	35	64580	76080	88580	41	48440	57060	66430	50	32290	38040	44290
14	18,5	37	82560	96940	112560	41	66050	77550	90050	48	49540	58160	67540	59	33020	38770	45020
16	24,1	42	84660	99040	114660	47	67730	79230	91730	55	50800	59120	68800	67	33860	39610	45860
18	30,5	48	87060	101440	117060	53	69650	81150	93650	61	52240	60860	70240	75	34820	40570	46820
20	37,7	53	89760	104140	119760	59	71810	83310	95810	68	53860	62480	71860	84	35900	41650	47900
22	45,6	58	92720	107100	122720	65	74180	85680	98180	75	55630	64260	73630	92	37090	42840	49090
24	54,3	63	95980	110360	125980	71	76790	88290	100790	82	57590	66220	75590	100	38390	44140	50390
26	63,7	69	99510	113890	129510	77	79610	91110	103610	89	59710	68330	77710	109	39800	45550	51800
28	73,9	74	103330	117710	133330	83	82670	94170	106670	96	62000	70630	80000	117	41330	47080	53330
30	84,8	80	107420	121800	137420	89	85940	97440	109940	102	64450	73080	82450	126	42970	48720	54970
32	96,5	85	111810	126190	141810	94	89450	100950	113450	109	67090	75710	85080	134	44720	50470	56720
34	108,9	90	116460	130840	146460	100	93170	104670	117170	116	69880	78500	87880	142	46580	52330	58580
36	122,1	95	121410	135790	151410	106	97130	108630	121130	123	72850	81470	90850	151	48560	54310	60560
38	136,1	101	126660	141040	156660	112	101330	112830	125330	129	76000	84620	94000	159	50660	56410	62660
40	150,8	106	132170	146550	162170	118	105740	117240	129740	136	79300	87930	97300	168	52870	58620	64870



12 Eisen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm);  
Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklängen der Eisen-  
einlagen in cm.

$\vartheta$	$f_e$	$a =$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$					
mm	gem	$a =$	70	75	80	$l'$	P in kg	$l'$	P in kg	$l'$	P in kg	$a =$	70	75	80		
10	9,4	26	126020	144150	163520	30	100820	115320	130820	34	75610	86490	98110	42	50410	57660	65410
12	13,6	32	127600	145720	165100	35	102080	116580	132080	41	76560	87430	99060	50	51040	58290	66040
14	18,5	37	129440	147560	166940	41	103550	118050	133550	48	77660	88540	100160	59	51770	59020	66770
16	24,1	42	131540	149660	169040	47	105230	119730	135230	55	78920	89800	101420	67	52610	59860	67610
18	30,5	48	133940	152060	171440	53	107150	121650	137150	61	80360	91240	102860	75	53570	60820	68570
20	37,7	53	136640	154760	174140	59	109310	123810	139310	68	81980	92850	104480	84	54650	61900	69650
22	45,6	58	139600	157720	177100	65	111680	126180	141680	75	83760	94630	106260	92	55840	63090	70840
24	54,3	63	142860	160990	180360	71	114290	128790	144290	82	85720	96590	108220	100	57140	64390	72140
26	63,7	69	146390	164510	183890	77	117110	131610	147110	89	87830	98710	110330	109	58550	65800	73550
28	73,9	74	150210	168340	187710	83	120170	134670	150170	96	90130	101000	112630	117	60080	67330	75080
30	84,8	80	154300	172420	191800	89	123440	137940	153440	102	92580	103450	115080	126	61720	68970	76720
32	96,5	85	158690	176810	196180	94	126950	141450	156950	109	95210	106090	117710	134	63470	70720	78470
34	108,9	90	163340	181460	200840	100	130670	145170	160670	116	98000	108880	120500	142	65330	72580	80330
36	122,1	95	168290	186410	205790	106	134630	149130	164630	123	100970	111850	123470	151	67310	74560	82320
38	136,1	101	173540	191660	211040	112	138830	153330	168830	129	104120	115000	126620	159	69410	76660	84410
40	150,8	106	179050	197170	216550	118	143240	157740	173240	136	107430	118300	129930	168	71620	78870	86620



12 Eisen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm);  
Knickgefahr nicht vorhanden;  
 $l'$  = theoretische Knicklängen der Eisen-  
einlagen in cm.

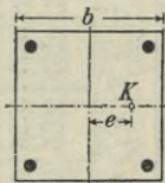
$a$	$g$
85	1734 kg/m
90	1944 "
95	2166 "
100	2400 "

$\vartheta$	$f_e$	$a = 85$	$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$									
			$l'$	$P \text{ in kg}$		$l'$	$P \text{ in kg}$		$l'$	$P \text{ in kg}$		$l'$	$P \text{ in kg}$								
10	9,4	26	184150	206020	229150	253520	30	147320	164820	188320	202820	34	110490	123610	137490	152110	42	73660	82410	91660	101410
12	13,6	32	185720	207600	230720	255100	35	148580	166080	184580	204080	41	111430	124560	138430	153060	50	74290	83040	92290	102040
14	18,5	37	187560	209440	232560	256940	41	150050	167550	186050	205550	48	112540	125660	139540	154460	59	75020	83770	93020	102770
16	24,1	42	189660	211540	234660	259040	47	151730	169230	187730	207280	55	113800	126920	140800	155120	67	75860	84610	93860	103610
18	30,5	48	192060	213940	237060	261440	53	153630	171150	189650	209150	61	115240	128360	142240	156560	75	76520	85570	94830	104570
20	37,7	53	194760	216640	239760	264130	59	155810	173310	191810	211310	68	116860	129980	143860	158480	84	77900	86650	95900	105650
22	45,6	58	197720	219600	242720	267100	65	158180	175680	194180	213680	75	118630	131760	145630	160260	92	79090	87840	97090	106840
24	54,3	63	200990	222860	245990	270360	71	160790	178290	196790	216290	82	120590	133720	147590	162220	100	80390	89140	98390	108140
26	63,7	69	204510	226390	249510	273890	77	168610	181110	199610	219110	89	122710	135830	149710	164330	109	81800	90550	99800	109550
28	73,9	74	208840	230210	233380	277710	83	166670	184170	202670	222170	96	125000	138130	152000	166630	117	83330	92080	101330	111080
30	84,8	80	212420	234300	257420	281800	89	169940	187440	205940	225440	102	127450	140580	154450	169080	126	84970	93720	102970	112720
32	96,5	85	216810	238690	261810	286190	94	173450	190560	208450	228950	109	130090	143210	157090	171710	134	86720	95470	104720	114470
34	108,9	90	221460	248340	268460	290840	100	177170	194670	213170	232670	116	132880	146000	159880	174500	142	88580	97330	106580	116330
36	122,1	95	226410	248290	271410	295730	106	181130	198630	217130	236630	123	135850	148970	162850	177470	151	90660	99310	108560	118310
38	136,1	101	231660	255540	276660	301040	112	185330	202830	211330	240830	129	139000	152120	166000	180520	159	92660	101410	110660	120410
40	150,8	106	237170	259050	289170	306550	118	189740	207240	215740	245240	136	142800	155430	169300	183930	168	94870	103620	112870	122620



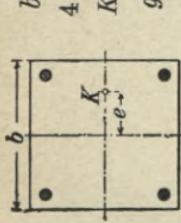
## V.

### Tabellen für exzentrisch belastete Stützen.



$K$  = Angriffspunkt der Kraft  $P$ .

---



$b = 20 \text{ cm}$ ,

4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm),

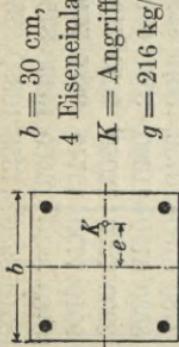
$K = \text{Angriffspunkt der Kraft}$ ,

$g = 96 \text{ kg/m}$ .

$\vartheta$ mm	$f_e$ q/cm	$\sigma_b = 25$						$= 20$						$= 15$						$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0
Belastung $P$ in kg																									
10	3,14	7110	5200	3800	2820	5690	4160	3040	2260	4270	3120	2280	1690	2840	2080	1520	1130								
12	4,52	7480	5480	4080	3130	5990	4390	3270	2510	4490	3290	2450	1880	2990	2190	1630	1250								
14	6,10	7960	5850	4410	3420	6370	4680	3530	2740	4780	3510	2650	2050	3180	2340	1760	1370								
16	8,04	8450	6250	4750	3770	6760	5000	3800	3020	5070	3750	2850	2260	3380	2500	1900	1510								
18	10,18	9020	6700	5150	4120	7220	5360	4120	3300	5410	4020	3090	2470	3610	2680	2060	1650								
20	12,57	9660	7210	5580	4480	7730	5770	4470	3590	5800	4330	3350	2690	3860	2880	2230	1790								
22	15,21	10370	7750	6050	4900	8300	6200	4840	3920	6220	4650	3630	2940	4150	3100	2420	1960								
24	18,10	11160	8350	6550	5310	8930	6680	5240	4250	6700	5010	3930	3190	4460	3340	2620	2120								
26	21,24	12000	9010	7100	5770	9600	7210	5680	4620	7200	5410	4260	3460	4800	3600	2840	2310								
28	24,63	12910	9710	7700	6270	10330	7770	6160	5020	7750	5830	4620	3760	5160	3880	3080	2510								
30	28,27	13900	10470	8300	6760	11120	8380	6640	5410	8340	6280	4980	4060	5560	4190	3320	2700								

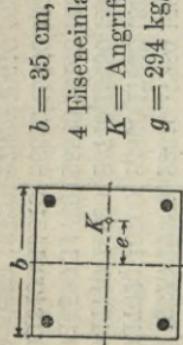
 $b = 25 \text{ cm}$ ,4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 150 \text{ kg/m}.$ 

$\delta$ mm	$e =$ $f_e$ qcm	Belastung $P$ in kg						= 10 kg/qcm									
		= 25			= 20			= 15			= 10						
2,5	5,0	7,5	10,0	2,5	5,0	7,5	10,0	2,5	5,0	7,5	10,0	2,5	5,0	7,5	10 cm		
10	3,14	10700	7820	5660	4150	8560	6260	4530	3320	6420	4690	3400	2490	4280	3130	2260	1660
12	4,52	11100	8130	6020	4510	8880	6510	4820	3610	6660	4880	3610	2710	4440	3250	2410	1800
14	6,10	11580	8530	6410	4900	9270	6830	5130	3920	6950	5120	3850	2940	4630	3410	2560	1960
16	8,04	12130	8980	6850	5270	9710	7190	5480	4230	7280	5390	4110	3160	4850	3590	2740	2110
18	10,18	12750	9480	7280	5810	10200	7590	5830	4650	7650	5690	4370	3490	5100	3790	2910	2320
20	12,57	13430	10050	7780	6180	10750	8040	6230	4950	8060	6030	4670	3710	5370	4020	3110	2470
22	15,21	14200	10660	8330	6710	11360	8530	6670	5370	8520	6400	5000	4030	5680	4260	3330	2680
24	18,10	15030	11310	8900	7220	12030	9050	7120	5780	9020	6790	5340	4330	6010	4520	3560	2890
26	21,24	15920	12020	9510	7750	12740	9620	7610	6200	9550	7210	5710	4650	6370	4810	3800	3100
28	24,63	16870	12780	10180	8310	13500	10230	8150	6650	10120	7670	6110	4990	6750	5110	4070	3320
30	28,27	17930	13610	10910	8930	14350	10890	8730	7150	10760	8170	6550	5360	7170	5440	4360	3570

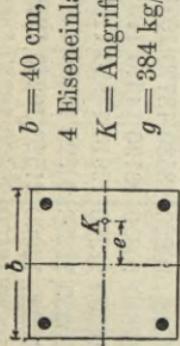


$b = 30 \text{ cm}$ ,  
4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm),  
 $K$  = Angriffspunkt der Kraft,  
 $g = 216 \text{ kg/m}$ .

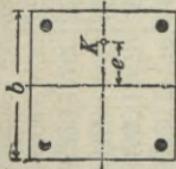
$\vartheta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg												$= 10 \text{ kg/qcm}$			
		$= 25$				$= 20$				$= 15$				$3,0$		$6,0$	
$e =$	$3,0$	$6,0$	$9,0$	$12,0$	$3,0$	$6,0$	$9,0$	$12,0$	$3,0$	$6,0$	$9,0$	$12,0$	$3,0$	$6,0$	$9,0$	$12 \text{ cm}$	
10	3,14	15030	10960	7870	5620	12030	8770	6300	4500	9020	6580	4720	3370	6010	4380	3150	2250
12	4,52	15470	11320	8310	6100	12380	9060	6650	4880	9280	6790	4990	3660	6190	4530	3320	2440
14	6,10	15970	11730	8760	6580	12780	9390	7010	5270	9580	7040	5260	3950	6390	4690	3500	2630
16	8,04	16560	12230	9240	7100	13250	9790	7370	5680	9940	7340	5530	4260	6620	4890	3680	2840
18	10,18	17210	12760	9760	7610	13770	10210	7810	6090	10330	7660	5860	4570	6880	5100	3900	3040
20	12,57	17930	13370	10310	8110	14350	10700	8250	6490	10760	8020	6190	4870	7170	5350	4120	3240
22	15,21	18720	14000	10870	8680	14980	11200	8700	6950	11230	8400	6520	5210	7490	5600	4350	3470
24	18,10	19600	14720	11550	9260	15680	11780	9240	7410	11760	8830	6930	5560	7840	5890	4620	3700
26	21,24	20530	15480	12210	9880	16430	12390	9770	7910	12320	9290	7330	5930	8210	6190	4880	3950
28	24,63	21530	16300	12950	10510	17230	13040	10360	8410	12920	9780	7770	6310	8610	6520	5180	4200
30	28,27	22620	17170	13710	11200	18100	13740	10970	8960	13570	10300	8230	6720	9050	6870	5480	4480

 $b = 35 \text{ cm}$ ,4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $d$  (in mm), $K$  = Angriffspunkt der Kraft, $g = 294 \text{ kg/m}$ .

$d$ mm	$f_e$ q/cm	$\sigma_b = 25$	Belastung $P$ in kg						= 10 kg/qcm								
			= 20			= 15			3,5	7,0	10,5	14,0	3,5	7,0	10,5	14,0	3,5
10	3,14	20160	14670	10480	7300	16130	11740	8390	5840	12100	8800	6290	4380	8060	5870	4190	2920
12	4,52	20610	15050	10910	7870	16490	12040	8730	6300	12370	9030	6550	4720	8240	6020	4360	3150
14	6,10	21120	15520	11420	8430	16900	12420	9140	6750	12670	9310	6850	5060	8450	6210	4570	3370
16	8,04	21730	16000	11950	9010	17390	12800	9560	7210	13040	9600	7170	5410	8690	6400	4780	3600
18	10,18	22410	16570	12510	9650	17930	13260	10010	7720	13450	9940	7510	5790	8960	6630	5000	3860
20	12,57	23160	17210	13130	10220	18530	13770	10510	8180	13900	10330	7880	6130	9260	6880	5250	4090
22	15,21	23980	17900	13810	10850	19190	14320	11050	8680	14390	10740	8290	6510	9590	7160	5520	4340
24	18,10	24880	18650	14500	11550	19910	14920	11600	9240	14930	11190	8700	6930	9950	7460	5800	4620
26	21,24	25860	19430	15230	12250	20690	15550	12190	9800	15520	11660	9140	7350	10340	7770	6090	4900
28	24,63	26900	20300	16030	12920	21520	16240	12830	10340	16140	12180	9620	7750	10760	8120	6410	5170
30	28,27	28020	21220	16820	13670	22420	16980	13460	10940	16810	12730	10090	8200	11210	8490	6730	5470

 $b = 40 \text{ cm}$ ,4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $d$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 384 \text{ kg/m}.$ 

$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	$\sigma_b = 25$	$= 20$				$= 15$				$= 10 \text{ kg/qcm}$						
			4,0	8,0	12,0	16,0	4,0	8,0	12,0	16,0	4,0	8,0	12,0	16,0			
Belastung $P$ in kg																	
10	3,14	26050	18930	13370	9150	20840	15150	10700	7320	15630	11360	8020	5490	10420	7570	5350	3660
12	4,52	26510	19320	13880	9820	21210	15460	11110	7860	15910	11590	8330	5890	10600	7730	5550	3930
14	6,10	27050	19820	14430	10480	21640	15860	11550	8390	16230	11890	8660	6290	10820	7930	5770	4190
16	8,04	27660	20350	15030	11150	22130	16280	12030	8920	16600	12210	9020	6690	11060	8140	6010	4460
18	10,18	28360	20950	15680	11870	22690	16760	12550	9500	17020	12570	9410	7120	11340	8380	6270	4750
20	12,57	29130	21600	16320	12580	23310	17280	13060	10070	17480	12960	9790	7550	11650	8640	6530	5030
22	15,21	29980	22300	17020	13300	23990	17840	13620	10640	17990	13380	10210	7980	11990	8920	6810	5320
24	18,10	30920	23100	17770	14000	24740	18480	14220	11200	18550	13860	10660	8400	12370	9240	7110	5600
26	21,24	31910	23920	18580	14760	25530	19140	14870	11810	19150	14350	11150	8860	12760	9570	7430	5900
28	24,63	32980	24810	19400	15510	26390	19850	15520	12410	19790	14890	11640	9310	13190	9920	7760	6200
30	28,27	34150	25760	20260	16320	27320	20610	16210	13060	20490	15460	12160	9790	13660	10300	8100	6530



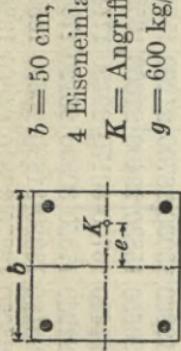
$$b = 45 \text{ cm},$$

4 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

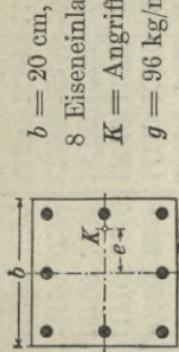
$K$  = Angriffspunkt der Kraft,

$$g = 486 \text{ kg/m}.$$

$e =$	$f_e$	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$4,5$		$9,0$	$13,5$	$18,0$		
$\delta$ mm qcm		4,5	9,0	13,5	18,0	4,5	9,0	13,5	18,0	4,5	9,0	13,5	18,0	4,5	9,0	13,5	18,0
10	3,14	32710	23760	16700	11160	26170	19010	13360	8930	19630	14260	10020	6700	13080	9500	6680	4460
12	4,52	33180	24170	17220	11950	26550	19340	13780	9560	19910	14500	10330	7170	13270	9670	6890	4780
14	6,10	33730	24630	17810	12720	26990	19710	14250	10180	20240	14780	10690	7630	13490	9850	7120	5090
16	8,04	34370	25200	18450	13550	27500	20160	14760	10840	20620	15120	11070	8130	13750	10080	7380	5420
18	10,18	35080	25820	19130	14300	28070	20660	15310	11440	21050	15490	11480	8580	14030	10330	7650	5720
20	12,57	35870	26500	19860	15030	28700	21200	15890	12030	21520	15900	11920	9020	14350	10600	7940	6010
22	15,21	36750	27250	20650	15830	29400	21800	16520	12670	22050	16350	12390	9500	14700	10900	8260	6330
24	18,10	37710	28060	21420	16700	30170	22450	17140	13360	22630	16840	12850	10020	15080	11220	8570	6680
26	21,24	38730	28900	22250	17550	30920	23120	17800	14040	23240	17340	13350	10530	15490	11560	8900	7020
28	24,63	39820	29860	23120	18380	311860	23890	18500	14710	23890	17920	13870	11030	15930	11940	9250	7350
30	28,27	41010	30820	24070	19270	32810	24660	19260	15420	24610	18490	14440	11560	16400	12330	9630	7710



$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg										= 10 kg/qcm					
		= 25					= 20					= 15					
$e =$		5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20,0
10	3,14	40160	29120	20320	13310	32130	23300	16260	10650	24100	17470	12190	7990	16060	11650	8130	5320
12	4,52	40630	29550	20900	14220	32510	23640	16720	11380	24380	17730	12540	8530	16250	11820	8360	5690
14	6,10	41200	30060	21520	15120	32960	24050	17220	12100	24720	18040	12910	9070	16480	12020	8610	6050
16	8,04	41850	30650	22250	16900	33480	24520	17800	12800	25110	18390	13350	9600	16740	12260	8900	6400
18	10,18	42580	31300	22960	16920	34070	25040	18370	13540	25550	18780	13780	10150	17030	12520	9180	6770
20	12,57	43380	31980	23720	17770	34710	25580	18980	14220	26030	19190	14230	10660	17350	12790	9490	7110
22	15,21	44270	32720	24530	18670	35420	26180	19630	14940	26560	19630	14720	11200	17710	13090	9810	7470
24	18,10	45250	33560	25400	19550	36200	26850	20320	15640	27150	20140	15240	11730	18100	13420	10160	7820
26	21,24	46300	34450	26320	20460	37040	27560	21060	16370	27780	20670	15790	12280	18520	13780	10530	8180
28	24,63	47420	35360	27300	21420	37940	28290	21840	17140	28450	21220	16380	12850	18970	14140	10920	8570
30	28,27	48620	36400	28260	22320	38900	29120	22610	17860	29170	21840	16960	13390	19450	14560	11300	8930

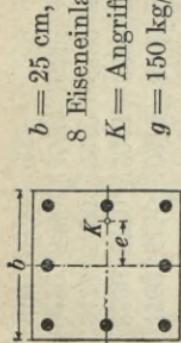


$b = 20$  cm,  
8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

$K$  = Angriffspunkt der Kraft,

$g = 96$  kg/m.

$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	$\sigma_b = 25$				$= 20$				$= 15$				$= 10 \text{ kg/qcm}$			
		2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8,0	2,0	4,0	6,0	8 cm
Belastung $P$ in kg																	
10	6,3	7770	5650	4130	3130	6220	4520	3310	2510	4660	3390	2480	1880	3110	2260	1650	1250
12	9,0	8450	6160	4570	3510	6760	4930	3660	2810	5070	3700	2740	2110	3380	2460	1830	1400
14	12,3	9250	6730	5060	3930	7400	5390	4050	3150	5550	4040	3040	2360	3700	2690	2020	1570
16	16,1	10160	7410	5620	4400	8130	5930	4500	3520	6100	4450	3370	2640	4060	2960	2250	1760
18	20,4	11200	8180	6230	4930	8960	6550	4990	3950	6720	4910	3740	2960	4480	3270	2490	1970
20	25,1	12350	9030	6960	5500	9880	7230	5570	4400	7410	5420	4180	3300	4940	3610	2780	2200
22	30,4	13630	10000	7700	6150	10910	8000	6160	4920	8180	6000	4620	3690	5450	4000	3080	2460
24	36,2	15050	11030	8520	6780	12040	8830	6820	5430	9030	6620	5110	4070	6020	4410	3410	2710
26	42,5	16570	12160	9420	7500	13260	9730	7550	6000	9940	7300	5660	4500	6630	4860	3770	3000
28	49,3	18210	13380	10420	8280	14570	10710	8340	6630	10930	8030	6250	4970	7280	5350	4170	3310
30	56,5	20000	14700	11460	9150	16000	11760	9170	7320	12000	8820	6880	5490	8000	5880	4580	3660

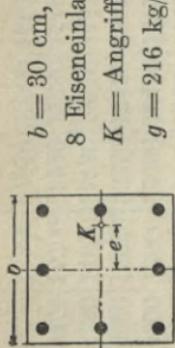


$b = 25$  cm,  
8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm),

$K =$  Angriffspunkt der Kraft,

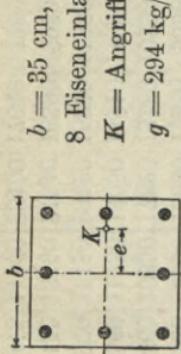
$g = 150$  kg/m.

$\delta$ mm $f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg								= 10 kg/qcm			
	= 20				= 15				2,5	5,0	7,5	10,0
$e =$	2,5	5,0	7,5	10,0	2,5	5,0	7,5	10,0	2,5	5,0	7,5	10,0
10	6,3	11400	8320	6100	4570	9120	6660	4880	3660	4990	3660	2740
12	9,0	12110	8860	6570	5050	9690	7090	5260	4040	7270	5320	4560
14	12,3	12960	9510	7160	5570	10370	7610	5730	4460	7780	5710	3330
16	16,1	13930	10250	7780	6130	11150	8200	6230	4910	8360	6150	2440
18	20,4	15030	11110	8520	6800	12030	8890	6820	5440	9020	6670	3540
20	25,1	16270	12050	9280	7470	13020	9640	7430	5980	9760	7230	2630
22	30,4	17630	13080	10180	8210	14110	10470	8150	6570	10580	7850	5860
24	36,2	19120	14210	11110	8980	15300	11370	8890	7190	11470	8530	3690
26	42,5	20730	15450	12100	9820	16590	12360	9680	7860	12440	9270	7260
28	49,3	22480	16770	13170	10750	17990	13420	10540	8600	13490	10060	8290
30	56,5	24360	18200	14280	11750	19490	14560	11430	9410	14620	10920	8990



$b = 30 \text{ cm}$ ,  
8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm),  
 $K$  = Angriffspunkt der Kraft,  
 $g = 216 \text{ kg/m}$ .

$e =$	$f_e$ qcm	$\sigma_b = 25$						$= 20$						$= 15$						$= 10 \text{ kg/qcm}$								
		3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0	12,0	3,0	6,0	9,0
$\delta$ mm		Belastung $P$ in kg																										
10	6,3	15770	11480	8360	6150	12620	9190	6690	4920	9460	6890	5020	3690	6310	4590	3340	2460											
12	9,0	16510	12100	8930	6710	13210	9680	7150	5370	9910	7260	5360	4030	6600	4840	3570	2680											
14	12,3	17400	12780	9560	7370	13920	10230	7650	5900	10440	7670	5740	4420	6960	5110	3820	2950											
16	16,1	18410	13560	10270	8050	14730	10850	8220	6440	11050	8140	6160	4830	7360	5420	4110	3220											
18	20,4	19550	14470	11070	8720	15650	11580	8860	6980	11730	8680	6640	5230	7820	5790	4430	3490											
20	25,1	20850	15470	11930	9520	16680	12380	9550	7620	12510	9280	7160	5710	8340	6190	4770	3810											
22	30,4	22270	16570	12860	10350	17820	13260	10290	8280	13360	9940	7720	6210	8910	6630	5140	4140											
24	36,2	23810	17760	13860	11230	19050	14210	11090	8990	14290	10660	8320	6740	9520	7100	5540	4490											
26	42,5	25480	19080	14970	12150	20390	15270	11980	9720	15290	11450	8980	7290	10190	7630	5990	4860											
28	49,3	27300	20480	16150	13150	21840	16390	12920	10520	16380	12290	9690	7890	10920	8190	6460	5260											
30	56,5	29250	22050	17410	14260	23400	17640	13930	11410	17550	13230	10450	8560	11700	8820	6960	5700											



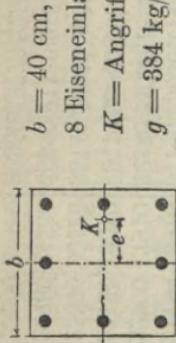
$b = 35$  cm,

8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

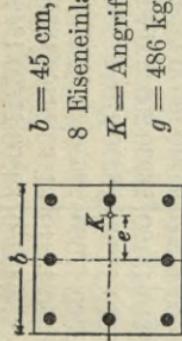
K = Angriffspunkt der Kraft,

$g = 294$  kg/m.

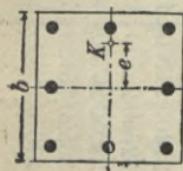
$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung P in kg										= 10 kg/qcm					
		= 25					= 20					= 15			= 10 kg/qcm		
$e =$		3,5	7,0	10,5	14,0		3,5	7,0	10,5	14,0		3,5	7,0	10,5	3,5	7,0	10,5
10	6,3	20910	15230	10980	7930	16730	12190	8790	6350	12550	9140	6590	4760	8360	6090	4390	3170
12	9,0	21670	15860	11600	8630	17340	12690	9280	6910	13000	9520	6960	5180	8670	6340	4640	3450
14	12,3	22580	16570	12320	9380	18070	13260	9860	7510	13550	9940	7390	5630	9030	6630	4930	3750
16	16,1	23630	17420	13110	10120	18910	13940	10490	8100	14180	10450	7870	6070	9450	6970	5240	4050
18	20,4	24800	18350	13930	10930	19840	14680	11150	8750	14880	11010	8360	6560	9920	7340	5570	4370
20	25,1	26130	19410	14860	11780	20910	15530	11890	9430	15680	11650	8920	7070	10450	7760	5940	4710
22	30,4	27690	20560	15900	12660	22080	16450	12720	10130	16560	12340	9540	7600	11040	8220	6360	5060
24	36,2	29180	21780	16960	13660	23350	17430	13570	10930	17510	13070	10180	8200	11670	8710	6780	5460
26	42,5	30910	23130	18130	14620	24730	18510	14510	11700	18550	13880	10880	8770	12360	9250	7250	5850
28	49,3	32770	24600	19350	15700	26220	19680	15480	12560	19660	14760	11610	9420	13110	9840	7740	6280
30	56,5	34770	26160	20650	16880	27820	20930	16520	13510	20860	15700	12390	10130	13910	10460	8260	6750

 $b = 40 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 384 \text{ kg/m}.$ 

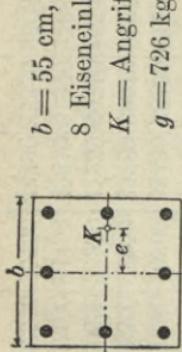
$\delta$ mm	$f_e$ q/cm <sup>2</sup>	Belastung $P$ in kg						= 10 kg/qcm			
		= 20			= 15			4,0	8,0	12,0	16,0
10	6,3	26810	19500	13950	9880	21450	15600	11160	7910	16090	11700
12	9,0	27600	20170	14670	10750	22080	16140	11740	8600	16560	12100
14	12,3	28530	20900	15450	11570	22830	16720	12360	9260	17120	12540
16	16,1	29560	21800	16270	12420	23690	17440	13020	9940	17720	13080
18	20,4	30820	22730	17170	13300	24660	18190	13740	10640	18490	13640
20	25,1	32170	23830	18100	14200	25740	19070	14540	11360	19300	14300
22	30,4	33660	25020	19250	15120	26330	20020	15400	12100	20200	15010
24	36,2	35280	26310	20370	16060	28920	21050	16310	12850	21170	15790
26	42,5	37060	27680	21560	17080	29650	22150	17250	13670	22240	16610
28*	49,3	38950	29200	22880	18210	31160	23360	18310	14570	23370	17520
30	56,5	41000	30770	24270	19350	32800	24620	19420	15480	24600	18460

 $b = 45 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft}$ , $g = 486 \text{ kg/m}$ .

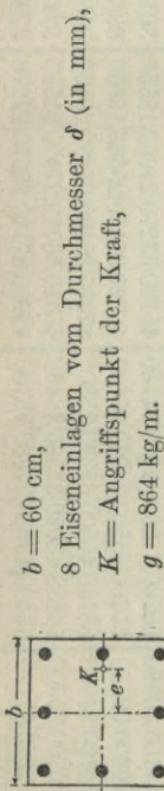
$\delta$ mm qcm	$f$	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$= 20$					$= 15$					$4,5$	$9,0$	$13,5$	$18,0$		
10	6,3	33480	24360	17270	12070	26790	19490	13820	9660	20090	14620	10360	7240	13390	9740	6910	4830
12	9,0	34280	25010	18050	13000	27430	20010	14440	10400	20570	15010	10830	7800	13710	10000	7220	5200
14	12,3	35250	25770	18830	13920	28200	20620	15070	11140	21150	15460	11300	8350	14100	10310	7530	5570
16	16,1	36330	26670	19750	14870	29070	21340	15800	11900	21800	16000	11850	8920	14530	10670	7900	5950
18	20,4	37570	27680	20730	15850	30060	22150	16590	12680	22540	16610	12440	9510	15030	11070	8290	6340
20	25,1	38950	28810	21780	16910	31160	23050	17430	13530	23370	17290	13070	10150	15580	11520	8710	6760
22	30,4	40470	30030	22900	17910	322380	24030	18320	14330	24280	18020	13740	10750	16190	12010	9160	7160
24	36,2	42130	31350	24120	19010	33710	25080	19300	15210	25280	18810	14470	11410	16850	12540	9650	7600
26	42,5	43920	32760	25370	20120	35140	26210	20300	16100	26350	19660	15220	12070	17570	13100	10150	8050
28	49,3	45860	34310	26730	21230	36690	27450	21390	16990	27520	20590	16040	12740	18340	13720	10690	8490
30	56,5	47920	35960	28200	22450	38350	28770	22560	17960	28750	21580	16920	13470	19170	14380	11280	8980

$b = 50 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 600 \text{ kg/m}.$ 

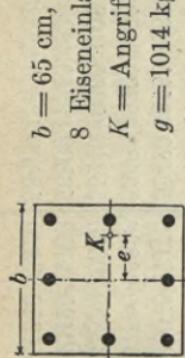
$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg								= 10 kg/qcm							
		= 25				= 20				= 15							
$e =$		5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20,0	5,0	10,0	15,0	20 cm
10	6,3	41080	29700	20980	14360	32870	23760	16790	11490	24650	17820	12590	8620	16430	11880	8390	5740
12	9,0	41760	30420	21800	15400	33410	24340	17440	12320	25060	18250	13080	9240	16700	12170	8720	6160
14	12,3	42720	31200	22680	16520	34180	24960	18150	13220	25630	18720	13610	9910	17090	12480	9070	6610
16	16,1	43830	32120	23670	17600	35070	25700	18940	14080	26300	19270	14200	10560	17530	12850	9470	7040
18	20,4	45080	33160	24670	18670	36070	26530	19740	14940	27050	19900	14800	11200	18030	13260	9870	7470
20	25,1	46510	34300	25820	19750	37200	27440	20660	15810	27910	20580	15490	11850	18600	13720	10330	7900
22	30,4	48030	35530	26980	20860	38430	28430	21590	16690	28820	21320	16190	12520	19210	14210	10790	8340
24	36,2	49720	36880	28300	22050	39780	29510	22640	17640	29830	22130	16980	13230	19890	14750	11320	8820
26	42,5	51530	38380	29650	23250	41230	30710	23720	18600	30920	23030	17790	13950	20610	15350	11860	9300
28	49,3	53510	39960	31100	24450	42810	31970	24880	19560	32110	23980	18660	14670	21400	15980	12440	9780
30	56,5	55610	41650	32570	25750	44490	33320	26060	20600	33370	24990	19540	15450	22240	16660	13030	10300

 $b = 55 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 726 \text{ kg/m}.$ 

$\delta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$\sigma_b = 25$				$= 20$				$= 15$				5,5	11,0	16,5	22,0
$e =$		5,5	11,0	16,5	22,0	5,5	11,0	16,5	22,0	5,5	11,0	16,5	22,0	5,5	11,0	16,5	22,0
10	6,3	52370	35620	25020	16870	41900	28500	20020	13500	31420	21370	15010	10120	20950	14250	10010	6750
12	9,0	53050	36320	25770	18000	42440	29060	20620	14400	31830	21790	15460	10800	21220	14530	10310	7200
14	12,3	54200	37170	26750	19250	43360	29740	21400	15400	32520	22300	16050	11550	21680	14870	10700	7700
16	16,1	55320	38100	27800	20420	44260	30480	22240	16340	33190	22860	16680	12250	22130	15240	11120	8170
18	20,4	56520	39100	28920	21720	45220	31280	23140	17380	33910	23460	17350	13030	22610	15640	11570	8690
20	25,1	58000	40270	30120	22950	46400	32220	24100	18360	34800	24160	18070	13770	23200	16110	12050	9180
22	30,4	59570	41620	31400	24100	47660	33300	25120	19280	35740	24970	18840	14460	23830	16650	12560	9640
24	36,2	61400	43070	32650	25350	49120	34460	26120	20280	36750	25840	19590	15210	24560	17230	13060	10140
26	42,5	63270	44520	34050	26750	50620	35620	27240	21400	37960	26710	20430	16050	25310	17810	13620	10700
28	49,3	65100	46070	35520	28120	52080	36860	28420	22500	39060	27640	21310	16870	26040	18430	14210	11250
30	56,5	67350	47770	37070	29520	53880	38220	29660	23620	40410	28660	22240	17710	26940	19110	14830	11810

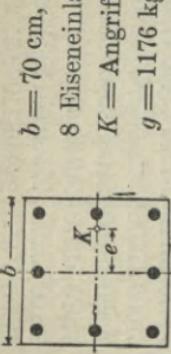


$\delta$ mm	$f_e$ qem	$\sigma_b = 25$				$= 20$				$= 15$				$= 10 \text{ kg/qcm}$			
		6,0	12,0	18,0	24,0	6,0	12,0	18,0	24,0	6,0	12,0	18,0	24,0	6,0	12,0	18,0	24 cm
10	6,3	58150	41920	29400	19550	46520	33540	23520	15640	34890	25150	17640	11730	23260	16770	11760	7820
12	9,0	58920	42820	30250	20780	47140	34260	24200	16620	35350	25690	18150	12460	23570	17130	12100	8310
14	12,3	59950	43750	31250	22220	47960	35000	25000	17780	35970	26250	18750	13330	23980	17500	12500	8890
16	16,1	61170	44720	32370	23550	48940	35780	25900	18840	36700	26830	19420	14130	24470	17890	12950	9420
18	20,4	62450	45700	33500	24780	49960	36560	26800	19820	37470	27420	20100	14860	24980	18280	13400	9910
20	25,1	63920	46970	34720	26200	51140	37580	27780	20960	38350	28180	20830	15720	25570	18790	13890	10480
22	30,4	65520	48220	36070	27470	52420	38580	28860	21980	39310	28930	21640	16480	26210	19290	14430	10990
24	36,2	67100	49620	37500	28820	53680	39700	30000	23060	40260	29770	22500	17290	26840	19850	15000	11530
26	42,5	69050	51200	38850	30320	55240	40960	31080	24260	41430	30720	22310	18190	27620	20480	15540	12130
28	49,3	71000	52800	40420	31700	56800	42240	32340	25360	42600	31680	24250	19020	28400	21120	16170	12680
30	56,5	73320	54600	41970	33220	58660	43680	33580	26660	43990	32760	25180	19990	29330	21840	16790	13330



$b = 65 \text{ cm}$ ,  
8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm),  
 $K = \text{Angriffspunkt der Kraft}$ ,  
 $g = 1014 \text{ kg/m}$ .

$\vartheta$ mm	$f_e$ qem	$\sigma_b = 25$						$= 20$						$= 15$						$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		6,5	13,0	19,5	26,0	6,5	13,0	19,5	26,0	6,5	13,0	19,5	26,0	6,5	13,0	19,5	26,0	6,5	13,0	19,5	26,0	6,5	13,0	19,5	26,0
10	6,3	68000	49200	34070	22370	54400	39360	27260	17900	40800	29520	20440	13420	27200	19680	13630	8950								
12	9,0	68650	49820	35020	23750	54920	39860	28020	19000	41190	29890	21010	14250	27460	19930	14010	9500								
14	12,3	69920	50800	36170	25270	55940	40640	28940	20220	41950	30480	21700	15160	27970	20320	14470	10110								
16	16,1	70950	51700	37220	26750	56760	41360	29780	21400	42570	31020	22330	16050	28380	20680	14890	10700								
18	20,4	72250	52820	38520	28150	57800	42260	30820	22520	43350	31690	23110	16890	28900	21130	15410	11260								
20	25,1	73650	54100	39770	29520	58920	43280	31820	23620	44190	32460	23860	17710	29460	21640	15910	11810								
22	30,4	75320	55450	41100	30920	60260	44360	32880	24740	45190	33270	24660	18550	30130	22180	16440	12370								
24	36,2	77200	56870	42600	32550	61760	45500	34080	26040	46320	34120	25560	19530	30880	22750	17040	13020								
26	42,5	78950	58500	44150	34000	63160	46800	35320	27200	47370	35100	26490	20400	31580	23400	17660	13600								
28	49,3	81020	60020	45700	35600	64820	48020	36560	28480	48610	36010	27420	21360	32410	24010	18280	14240								
30	56,5	83000	61850	47320	37120	66400	49480	37860	29700	49800	37110	28390	22270	33200	24740	18930	14850								



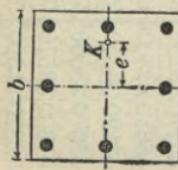
$$b = 70 \text{ cm},$$

8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),

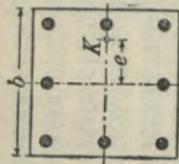
$K$  = Angriffspunkt der Kraft,

$$g = 1176 \text{ kg/m}.$$

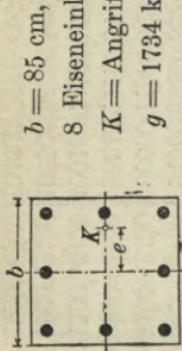
$\delta$ mm	$f_e$ qem	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10$		$7,0$	$14,0$	$21,0$	$28,0$	
10	6,3	78450	56970	39300	25350	62760	45580	31440	20280	47070	34180	22580	15210	31380	22790	15720	10140
12	9,0	79420	57570	40220	26870	63540	46060	32180	21500	47650	34540	24130	16120	31770	23030	16090	10750
14	12,3	80470	58400	41350	28600	64380	46720	33080	22880	48280	35040	24810	17160	32190	23360	16540	11440
16	16,1	81500	59350	42520	30120	65200	47480	34020	24100	48900	35610	25510	18070	32600	23740	17010	12050
18	20,4	82850	60550	43870	31650	66280	48440	35100	25320	49710	36330	26320	18990	33140	24220	17550	12660
20	25,1	84400	61750	45170	33250	67520	49400	36140	26600	50640	37050	27100	19950	33760	24700	18070	13300
22	30,4	85920	63100	46650	34800	68740	50480	37320	27840	51550	37860	27390	20880	34370	25240	18660	13920
24	36,2	87650	64500	48120	36350	70120	51600	38500	29080	52590	38700	28870	21810	35060	25800	19250	14540
26	42,5	89600	66100	49670	38000	71680	52880	39740	30400	53760	39660	29800	22800	35840	26440	19870	15200
28	49,3	91550	67820	51300	39670	73240	54260	41040	31740	54930	40690	30780	23800	36620	27130	20520	15870
30	56,5	93750	69620	52870	41320	75000	55700	42300	33060	56250	41770	31720	24790	37500	27850	21150	16530

 $b = 75 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft}$ , $g = 1350 \text{ kg/m}$ .

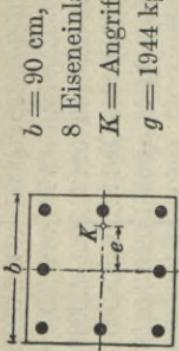
$\vartheta$ mm	$f_e$ q/cm	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$				7,5	15,0	22,5	30,0		
20	25,1	95850	69950	51000	37050	76680	55960	40800	29640	57510	41970	30600	22230	38340	27980	20400	14820
22	30,4	97300	71270	52420	38820	77840	57020	41940	31060	58380	42760	31450	23290	38920	28510	20970	15530
24	36,2	99120	72850	54000	40450	79300	58280	43200	32360	59470	43710	32400	24270	39650	29140	21600	16180
26	42,5	101170	74450	55670	42200	80940	59560	44540	33760	60700	44670	33400	25320	40470	29780	22270	16880
28	49,3	103120	76200	57270	43970	82500	60960	45820	35180	61870	45720	34360	26380	41250	30480	22910	17590
30	56,5	105300	78050	59070	45720	84240	62440	47260	36580	63180	46830	35440	27430	42120	31220	23630	18290
32	64,3	107600	79970	61000	47600	86080	63980	48800	38080	64560	47980	36600	28560	43040	31990	24400	19040
34	72,6	110100	82000	62920	49400	88080	65600	50340	39520	66060	49200	37750	29640	44040	32800	25170	19760
36	81,4	112700	84070	64920	51270	90160	67260	51940	41020	67620	50440	38950	30760	45080	33630	25970	20510
38	90,7	115700	86420	67100	53220	92560	69140	53680	42580	69420	51850	40260	31930	46280	34570	26840	21290
40	100,5	118670	88320	69200	55250	94940	71060	55360	44200	71200	53290	41520	33150	47470	35530	27680	22100

 $b = 80 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 1536 \text{ kg/m}.$ 

$e =$ $f_e$ q/cm	$\sigma_b = 25$				$= 20$				$= 15$				$= 10 \text{ kg/qcm}$				
	8,0	16,0	24,0	32,0	8,0	16,0	24,0	32,0	8,0	16,0	24,0	32,0	8,0	16,0	24,0	32 cm	
20	25,1	107750	78750	57000	41100	86200	63000	45600	32880	64650	47250	34200	24660	43100	31500	22800	16440
22	30,4	109500	80100	58570	42920	87600	64080	46860	34340	65700	48060	35140	25750	43800	32040	23430	17170
24	36,2	111250	81650	60100	44720	89000	65320	48080	35780	66750	48990	36060	26830	44500	32660	24040	17890
26	42,5	113120	83200	61870	46500	90500	66560	49500	37200	67870	49920	37120	27900	45250	33280	24750	18600
28	49,3	115170	85100	63600	48270	92140	68080	50880	38620	69100	51060	38160	28960	46070	34040	25440	19310
30	56,5	117570	86820	65450	50150	94060	69460	52360	40120	70540	52090	39270	30090	47030	34730	26180	20060
32	64,3	120000	88820	67400	52150	96000	71060	53920	41720	72000	53290	40440	31290	48000	35530	26960	20860
34	72,6	122550	90900	69320	54150	98040	72720	55460	43320	73530	54540	41590	32490	49020	36360	27730	21660
36	81,4	125200	93120	71500	56100	100160	74500	57200	44880	75120	55870	42900	33660	50080	37250	28600	22440
38	90,7	127870	95450	73800	58100	102300	76360	59040	46480	76720	57270	44280	34860	51150	38180	29520	23240
40	100,5	130750	97850	75920	60070	104600	78280	60740	48060	78450	58710	45550	36040	52300	39140	30370	24030

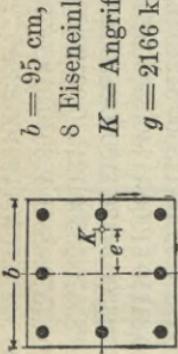
 $b = 85 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\vartheta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 1734 \text{ kg/m.}$ 

$e =$ $f_e$ mm qem	$\sigma_b = 25$						$= 20$						$= 15$						$= 10 \text{ kg/qcm}$					
	8,5	17,0	25,5	34,0	8,5	17,0	25,5	34,0	8,5	17,0	25,5	34,0	8,5	17,0	25,5	34,0	8,5	17,0	25,5	34,0	8,5	17,0	25,5	34,0
Belastung $P$ in kg																								
20	25,1	121000	87920	63400	45350	96800	70340	50720	36280	72600	52750	38040	27210	48400	35170	25360	18140							
22	30,4	122370	89450	65050	47150	97900	71560	52040	37720	73420	53670	39030	28290	48950	35780	26020	18860							
24	36,2	124200	91000	66750	49070	99360	72800	53400	39260	74520	54600	40050	29440	49680	36400	26700	19630							
26	42,5	126250	92600	68400	51070	101000	74080	54720	40860	75750	55560	41040	30640	50500	37040	27360	20430							
28	49,3	128250	94220	70200	52970	102600	75380	56160	42280	76950	56530	42120	31780	51300	37690	28080	21190							
30	56,5	130250	96270	72120	54920	104200	77020	57700	43940	78150	57760	43270	32290	52100	38510	28850	21970							
32	64,3	132620	98420	74250	57100	106100	78740	59400	45680	79570	59050	44550	34260	53050	39370	29700	22840							
34	72,6	135670	100500	76250	59000	108540	80400	61000	47200	81400	60300	45750	35400	54270	40200	30500	23600							
36	81,4	138200	102670	78400	61170	110560	82140	62720	48940	82920	61600	47040	36700	55280	41070	31360	24470							
38	90,7	140750	105070	80800	63300	112600	84060	64640	50640	84450	63040	48480	37980	56300	42030	32320	25320							
40	100,5	144070	107400	82800	65450	115260	85920	66240	52260	86440	64440	49680	39270	57630	42960	33120	26180							



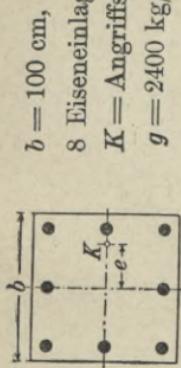
$b = 90 \text{ cm}$ ,  
 8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $d$  (in mm),  
 $K = \text{Angriffspunkt der Kraft}$ ,  
 $g = 1944 \text{ kg/m}$ .

$\delta$ mm qcm	$f_e$	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$
		$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$				
$e =$		9,0	18,0	27,0	36,0	9,0	18,0	27,0	36,0	9,0	18,0	27,0
20	25,1	134370	97850	70300	49650	107500	78280	56240	39720	80620	58710	42180
22	30,4	136250	99370	71950	51620	109000	79500	57560	41300	81750	59620	43170
24	36,2	138150	100950	73670	53700	110520	80760	58940	42960	82890	60570	44200
26	42,5	139920	102720	75450	55700	111940	82180	60360	44560	83950	61630	45270
28	49,3	142120	104400	77270	57770	113700	83520	61820	46220	85270	62640	46360
30	56,5	144370	106170	79270	59900	115500	84940	63420	47920	86620	63700	47560
32	64,3	146820	108250	81150	61900	117460	86600	64920	49520	88090	64950	48690
34	72,6	148800	110370	83300	64170	119040	88300	66640	51340	89280	66320	49980
36	81,4	151920	112650	85570	66300	121540	90120	68460	53040	91150	67590	51340
38	90,7	154920	114970	87870	68350	123940	91980	70300	54680	92950	68980	52720
40	100,5	157620	117400	90270	70750	126100	93920	72220	56600	94570	70440	54160



$b = 95 \text{ cm}$ ,  
8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm),  
 $K$  = Angriffspunkt der Kraft,  
 $g = 2166 \text{ kg/m}$ .

$e =$ $f_e$ mm q/cm	$\delta$	Belastung $P$ in kg										$= 10 \text{ kg/qcm}$					
		$\sigma_b = 25$			$= 20$			$= 15$			$= 10 \text{ kg/qcm}$						
9,5	19,0	28,5	38,0	9,5	19,0	28,5	38,0	9,5	19,0	28,5	38,0	9,5	19,0	28,5	38 cm		
20	25,1	148950	108320	77370	54120	1119160	86660	61900	43300	89370	64990	46420	32470	59580	43330	30950	21650
22	30,4	150350	109920	79100	56450	120280	87940	63280	45160	90210	65950	47460	33870	60140	43970	31640	22580
24	36,2	152350	111500	80800	58570	121880	89200	64640	46860	91410	66900	48480	35140	60940	44600	32320	23430
26	42,5	154500	113120	82550	60820	123600	90500	66040	48660	92700	67870	49530	36490	61800	45250	33020	24330
28	49,3	156370	114870	84720	62950	125100	91900	67780	50360	93820	68920	50830	37770	62550	45950	33890	25180
30	56,5	158700	116620	86750	65100	126960	93300	69400	52080	95220	69970	52050	39060	63480	46650	34700	26940
32	64,3	161200	119000	88770	67350	128960	95200	71020	53880	96720	71400	53260	40410	64480	47600	35510	26940
34	72,6	163950	121120	91000	69470	131160	96900	72800	55580	98370	72670	54600	41680	65580	48450	36400	27790
36	81,4	166450	123570	93300	71770	133160	98700	74640	57420	99870	74020	55980	43060	66580	49350	37320	28710
38	90,7	169250	125600	95500	73950	135400	100480	76400	59160	101550	75360	57300	44370	67700	50240	38200	29580
40	100,5	172570	128200	97820	76420	138060	102560	78260	61140	103540	76920	58690	45850	69030	51280	39130	30570

 $b = 100 \text{ cm}$ ,8 Eiseneinlagen vom Durchmesser  $\delta$  (in mm), $K = \text{Angriffspunkt der Kraft},$  $g = 2400 \text{ kg/m}.$ 

BIBLIOTEKA POLITECHNICZNA  
KRAKÓW

$e =$ $f_e$ qcm	$\sigma_b = 25$						$= 20$						$= 15$						$= 10 \text{ kg/qcm}$			
	10,0	20,0	30,0	40,0	10,0	20,0	30,0	40,0	10,0	20,0	30,0	40,0	10,0	20,0	30,0	40,0	10,0	20,0	30,0	40,0		
20	25,1	164120	119550	84920	58870	131300	95640	67940	47100	98470	71730	50950	35320	65650	47820	33970	23550					
22	30,4	166120	121000	86650	61170	132900	96800	69320	48940	99670	72600	51990	36700	66450	48400	34660	24470					
24	36,2	167870	122520	88450	63570	134300	98020	70760	50860	100720	73510	53070	38140	67150	49010	35380	25430					
26	42,5	169950	124150	90350	65770	135960	99320	72280	52620	101970	74490	54210	39460	67980	49660	36140	26310					
28	49,3	172000	126020	92320	69070	137600	100820	73860	54460	103200	75610	55390	40840	68800	50410	36930	27230					
30	56,5	174250	127820	94450	70350	139400	102260	75560	56280	104550	76690	56670	42210	69700	51130	37780	28140					
32	64,3	176500	129870	96620	72750	141200	103900	77300	58200	105900	77920	57970	43650	70600	51950	38650	29100					
34	72,6	178870	132100	98950	75100	143100	105680	79160	60080	107320	79260	59370	45060	71550	52840	39580	30040					
36	81,4	181870	134370	101170	77400	145500	107500	80940	61920	109120	80620	60700	46440	72750	53750	40470	30960					
38	90,7	184750	136720	103520	79800	147800	109380	82820	63840	110850	82030	62110	47840	73900	54690	41410	31920					
40	100,5	187750	139370	106000	82170	150200	111500	84800	65740	112650	83620	63600	49300	75100	55750	42400	32870					



## **VI.**

### **Tabellen für Rundeisen.**

---

## Tafellen für Rundeisen.

Durch- messer mm	Ge- wicht kg/m	Um- fang em	Fläche qcm	Fläche von						
				2 St. qcm	3 St. qcm	4 St. qcm	5 St. qcm	6 St. qcm	8 St. qcm	10 St. qcm
1	0,006	0,31	0,008	0,016	0,024	0,031	0,039	0,047	0,063	0,079
2	0,024	0,63	0,031	0,063	0,094	0,128	0,157	0,188	0,25	0,31
3	0,055	0,94	0,07	0,14	0,21	0,28	0,35	0,42	0,56	0,70
4	0,098	1,26	0,13	0,25	0,38	0,50	0,63	0,76	1,00	1,26
5	0,153	1,57	0,20	0,39	0,59	0,78	0,98	1,18	1,57	1,96
6	0,220	1,89	0,28	0,56	0,85	1,13	1,41	1,70	2,26	2,82
7	0,300	2,20	0,38	0,77	1,15	1,54	1,92	2,31	3,08	3,84
8	0,392	2,51	0,50	1,00	1,51	2,01	2,51	3,01	4,02	5,02
9	0,496	2,83	0,64	1,27	1,91	2,54	3,18	3,82	5,08	6,36
10	0,612	3,14	0,79	1,57	2,36	3,14	3,93	4,71	6,28	7,85
11	0,740	3,46	0,96	1,90	2,85	3,80	4,75	5,70	7,60	9,50
12	0,881	3,77	1,13	2,26	3,30	4,52	5,65	6,79	9,05	11,31
13	1,024	4,08	1,33	2,65	3,98	5,31	6,64	7,96	10,62	13,27
14	1,199	4,40	1,54	3,08	4,62	6,03	7,70	9,24	12,32	15,39
15	1,377	4,71	1,76	3,53	5,30	7,07	8,80	10,60	14,14	17,67
16	1,568	5,03	2,01	4,02	6,03	8,04	10,05	12,06	16,08	20,11
17	1,768	5,34	2,27	4,54	6,81	9,08	11,35	13,62	18,16	22,70
18	1,983	5,65	2,54	5,09	7,63	10,18	12,72	15,26	20,36	25,45
19	2,209	5,97	2,84	5,67	8,51	11,34	14,18	17,02	22,68	28,35
20	2,488	6,28	3,14	6,28	9,42	12,57	15,70	18,84	25,14	31,42
22	2,962	6,91	3,80	7,60	11,40	15,21	19,01	22,81	30,41	38,01
24	3,525	7,54	4,52	9,05	13,57	18,10	22,62	27,14	36,19	45,24
25	3,824	7,85	4,91	9,82	14,73	19,63	24,54	29,45	39,27	49,09
26	4,136	8,17	5,31	10,62	15,93	21,24	26,55	31,86	42,47	53,10
28	4,797	8,80	6,16	12,31	18,47	24,63	30,79	36,94	49,26	61,58
30	5,507	9,42	7,07	14,14	21,21	28,27	35,34	42,41	56,55	70,68
32	6,266	10,05	8,04	16,08	24,13	32,17	40,21	48,26	64,32	80,42
34	7,074	10,68	9,08	18,16	27,24	36,32	45,40	52,48	72,63	90,79
35	7,496	11,00	9,62	19,24	28,86	38,48	48,11	57,63	76,97	96,91
36	7,930	11,31	10,18	20,36	30,54	40,74	50,90	61,07	81,43	101,79
38	8,836	11,94	11,84	22,68	34,02	45,36	56,70	68,04	90,73	113,41
40	9,791	12,57	12,56	25,13	37,50	50,26	62,88	75,40	100,53	125,66
42	10,794	13,20	13,85	27,71	41,56	55,42	69,25	83,12	110,83	138,54
44	11,846	13,82	15,20	30,41	45,61	60,82	76,00	91,23	121,64	152,05
45	12,391	14,14	15,90	31,81	47,71	63,62	79,50	95,42	127,23	159,04
46	12,948	14,45	16,62	33,24	49,86	66,48	83,10	99,71	132,95	166,19
48	14,008	15,08	18,09	36,19	54,29	72,38	90,45	108,58	144,77	180,96
50	15,296	15,71	19,63	39,27	58,90	78,54	98,15	117,81	157,08	196,35

$n = 15$ 

## VI. Tabellen für Rundreisen.

$r$	$n \cdot 1 \pi r^2$	$n \cdot 2 \pi r^2$	$n \cdot 3 \pi r^2$	$n \cdot 4 \pi r^2$	$n \cdot 5 \pi r^2$	$n \cdot 6 \pi r^2$	$n \cdot 8 \pi r^2$
mm	qem						
1	0,118	0,235	0,353	0,471	0,590	0,706	0,942
2	0,471	0,942	1,413	1,884	2,355	2,826	3,768
3	1,06	2,12	3,18	4,24	5,30	6,36	8,48
4	1,88	3,76	5,64	7,52	9,40	11,28	15,04
5	2,95	5,90	8,85	11,80	14,75	17,70	23,60
6	4,25	8,50	12,75	17,00	21,25	25,50	34,00
7	5,70	11,40	17,10	22,80	28,50	34,20	45,60
8	7,50	15,00	22,50	30,00	37,50	45,00	60,00
9	9,54	19,08	28,62	38,16	47,70	57,24	76,32
10	11,85	23,70	35,55	47,40	59,25	71,10	94,80
11	14,25	28,50	42,75	57,00	71,25	85,50	114,00
12	17,00	34,00	51,00	68,00	85,00	102,00	136,00
13	19,95	39,90	59,85	79,80	99,75	119,70	159,60
14	23,10	46,20	69,30	92,40	115,50	138,60	184,80
15	26,50	53,00	79,50	106,00	132,50	159,00	212,00
16	30,16	60,32	90,48	120,64	150,80	180,96	241,28

## VI. Tabellen für Rundreisen.

17	34,05	68,10	102,15	136,20	170,25	204,30	272,40
18	38,10	76,20	114,30	152,40	190,50	228,60	304,80
19	42,52	85,04	127,56	170,08	212,60	255,12	340,16
20	47,10	94,20	141,30	188,40	235,50	282,60	376,80
22	57,02	114,04	171,06	228,08	285,10	342,12	456,16
24	67,85	135,70	203,55	271,40	339,25	407,10	542,80
25	73,65	147,30	220,95	294,60	368,25	441,90	589,20
26	79,65	159,30	238,95	318,60	398,25	477,90	639,20
28	92,36	184,72	277,08	369,44	461,80	554,16	738,88
30	106,00	212,00	318,00	424,00	530,00	636,00	848,00
32	120,64	241,28	361,92	482,56	603,20	723,84	965,12
34	136,18	272,36	408,54	544,72	680,90	817,08	1089,4
35	144,31	288,62	432,93	577,24	721,55	865,86	1154,5
36	152,67	305,34	458,01	610,68	763,35	916,02	1221,4
38	170,10	340,20	510,30	680,40	850,50	1020,6	1360,8
40	188,50	377,00	565,50	754,00	942,50	1131,0	1508,0
42	207,75	415,50	623,25	831,00	1038,7	1246,5	1662,0
44	228,10	456,20	684,30	912,40	1140,5	1368,6	1824,8
45	238,50	477,00	715,50	944,00	1192,5	1431,0	1888,0
46	249,30	498,60	747,90	997,2	1246,5	1495,8	1994,4
48	271,35	542,70	814,05	1085,4	1356,7	1628,1	2170,8
50	294,52	589,04	883,56	1178,1	1472,6	1767,1	2356,2

Verlag von **Wilhelm Ernst & Sohn**, Berlin W 66

Wilhelmstraße 90.

---

## Handbuch für Eisenbetonbau.

---

Unter Mitwirkung hervorragender Fachmänner

herausgegeben von

Dr. Ingenieur **F. v. EMPERGER**, k. k. Baurat in Wien

Bisher ist erschienen:

### **III. Band Bauausführungen aus dem Ingenieurwesen.**

**I. TEIL** Grundbau. Mauerwerksbau. Wasserbau und verwandte Anwendungen (Anfang). Lexikonformat. Mit 547 Textabbildungen und 4 Doppeltafeln. 1907.  
Preis geheftet 15 Mk.

**2. TEIL** Wasserbau und verwandte Anwendungen (Schluß). Flüssigkeitsbehälter. Röhrenförmige Leitungen und offene Kanäle. Aquadukte und Kanalbrücken. Bergbau. Tunnelbau mit Stadt- und Untergrundbahnen. Lexikonformat. Mit 503 Textabbildungen und 1 Doppeltafel. 1907.  
Preis geheftet 15 Mk.

**I. u. 2. TEIL zusammen in dauerhaftem und gediegenem Einband gebunden Preis 34 Mk.**

---

Die weiteren Bände befinden sich in Vorbereitung.

Ausführliche Prospekte stehen auf Wunsch kostenlos zur Verfügung.

Das „Zentralblatt der Bauverwaltung“ schreibt u. a.: Es ist eine der inhaltreichsten Veröffentlichungen auf dem Gebiete des Eisenbetonbaues, für den entwerfenden Ingenieur eine Fundgrube von Anregungen und Beispielen aus der Praxis. (Nr. 42 vom 22. Mai 1907.)

---

### **Der Eisenbetonbau bei den neuen von der k. k. Eisenbahndirektion hergestellten Bahnlinien Oesterreichs.**

Von **A. Nowak**, Ingenieur. Bedeutend erweiterter Sonderdruck aus der Zeitschrift „Beton u. Eisen“. Mit 81 Textabbildungen und 6 Tafeln. 1907. Preis geheftet 4 Mk.

---

### **Beton-Kalender 1908. Taschenbuch für den Beton- u. Eisenbetonbau sowie die verwandten Fächer.**

Unter Mitwirkung hervorragender Fachmänner herausgegeben von der Zeitschrift „Beton u. Eisen“. III. Jahrgang.

Mit rd. 1000 Textabbildungen und 1 Tafel.  
Teil I in Leinen gebunden, Teil II geheftet. Preis 4 Mk.

Verlag von **Wilhelm Ernst & Sohn**, Berlin W 66

Wilh  lmstraße 90.

---

## **Bestimmungen für die Ausführung von Konstruktionen aus Eisenbeton bei Hochbauten.**

Amtliche Ausgabe. — Reichsformat. —  
Zweite Ausgabe. 1907. Preis 0,60 Mk

## **Der Eisenbetonbau. Ein Leitfaden für Schule und Praxis.**

Von C. Kersten, Bauingenieur u. Kgl. Baugewerkschullehrer.

### **Teil I: Ausführung und Berechnung der Grundformen.**

Mit 163 Textabbildungen.

**4. neubearbeitete und erweiterte Auflage unter Berücksichtigung der neuen amtlichen Betonbestimmungen 1907.**

1907. Preis kartoniert 3 Mk.

### **Teil II: Anwendungen im Hoch- und Tiefbau.**

Mit 447 Textabbildungen.

**3. neubearbeitete und erweiterte Auflage unter Berücksichtigung der neuen amtlichen Betonbestimmungen 1907.**

1907. Preis kartoniert 3,60 Mk.

## **Brücken in Eisenbeton.**

Von C. Kersten, Bauingenieur.

Teil I: **Platten- und Balkenbrücken.** Mit 360 Textabbildungen.  
1907. Preis gehetzt 4 Mk., geb. 4,80 Mk.

Teil II: **Bogenbrücken,** erscheint im Oktober 1907.

### **Empfohlen durch Runderlaß des Herrn Ministers der öffentlichen Arbeiten.**

## **Beton u. Eisen. Internationales Organ für Betonbau.**

Herausgeber: Dr. Ing. F. v. Emperger, k. k. Baurat.

Jährlich 12 Hefte. Mit zahlreichen Textabbildungen und Tafeln.

**Preis 16 Mk.** Bei direktem Bezug: Inland 18 Mk., Ausland 20 Mk.  
— Einzelne Hefte 2 Mk. — **Einbanddecken** je 2,50 Mk. —

Probehefte stehen kostenlos zur Verfügung.

## **Körber'sches Strahlendiagramm**

zur vereinfachten Herstellung perspektivischer  
Zeichnungen. 1907. Zweite Auflage.

Preis in Rolle und Postgeld 2,10 Mk.

Verlag von **Wilhelm Ernst & Sohn**, Berlin W66  
Wilhelmstraße 90.

---

## Tabellen zur Berechnung von Säulen aus Eisenbeton.

---

Von **M. Bazali**, Ingenieur. 8°.  $3\frac{1}{2}$  Bogen mit 16 Textabbildungen.  
1907. Preis geheftet 1,60 Mk.

---

## Tabellen zur schnellen Bestimmung der Querschnitte, Momente und Spannungen i. Eisenbetonplatten.

---

Von **M. Bazali**, Ingenieur. 1907. Preis geheftet 1,20 Mk.

---

## Tabellen für Eisenbetonplatten.

---

Von **A. Schybilski**, Bauingenieur. 1905. Preis geheftet 1 Mk.

---

## Grundzüge für die statische Berechnung der Beton- und Eisenbetonbauten.

---

Von **M. Koenen**. — Dritte durchgesehene u. erweiterte Auflage. Mit 11 Textabbildungen. 1906. Preis geheftet 1,50 Mk.

---

## Statische Tabellen. Belastungsangaben und Formeln zur Aufstellung von Berechnungen für Baukonstruktionen.

---

Von **F. Boerner**, Civil-Ingenieur. 2. erweiterte und verbesserte Auflage. 1907. Preis kart. 3,50 Mk.

---

*Empfohlen durch Runderlaß des Herrn Ministers der öffentlichen Arbeiten — III. 1. 2298 II. — vom 6. Dez. 1905.*

---

## Rechentafel nebst Sammlung häufig gebrauchter Zahlenwerte.

---

Entworfen und berechnet von **Dr.-Ing. Dr. H. Zimmermann**  
Wirkl. Geh. Oberbaurat. **Fünfte Auflage.** 1907.  
Preis in dauerhaftem Leinenband 5 Mk.

Buchdruckerei Brüder Ernst, Berlin S.W.

S. 61







Biblioteka Politechniki Krakowskiej



100000295896