

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 119/120 (1942)
Heft: 18

Artikel: Allgemeine Berechnung von rechteckigen Eisenbeton-Querschnitten auf Biegung mit Axialkraft
Autor: Frauenfelder, Ernst
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-52353>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. [Siehe Rechtliche Hinweise.](#)

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. [Voir Informations légales.](#)

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. [See Legal notice.](#)

Download PDF: 16.05.2025

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>

INHALT: Allgemeine Berechnung von rechteckigen Eisenbeton-Querschnitten auf Biegung mit Axialkraft. — Zum beschleunigten Ausbau unserer Wasserkraft. — Technische Fragen der Baustoffbewirtschaftung. — Pro Helvetia. — Drei Einfamilienhäuser in Zollikon bei Zürich. — Mit-

teilungen: Baueisen- und Zementrationierung. Zur Betrachtung schneller Vorgänge. Die magnetische Anomalie von Kursk. Zum Gedächtnis Mittelholzers. Kantonschul-Turnhallen in Zürich. S. I. A.-Sektion Fribourg. — Literatur. — Vortragskalender.

Band 119

Der S. I. A. ist für den Inhalt des redaktionellen Teils seiner Vereinsorgane nicht verantwortlich
Nachdruck von Text oder Abbildungen ist nur mit Zustimmung der Redaktion und nur mit genauer Quellenangabe gestattet

Nr. 18

Allgemeine Berechnung von rechteckigen Eisenbeton-Querschnitten auf Biegung mit Axialkraft

Von ERNST FRAUENFELDER, Dipl. Ing. E. T. H., Münchenstein-Basel

In der Schweizerischen Bauzeitung, Bd. 79, S. 263* und 307* (27. Mai und 24. Juni 1922) ist von Ing. P. Pasternak ein Verfahren «zur Berechnung von Eisenbeton-Querschnitten auf einheitlicher tabellarischer Grundlage» veröffentlicht worden, das meines Erachtens in der Praxis zu wenig Beachtung und Eingang gefunden hat. Es beruht auf zwei Nomogrammen, bzw. einer Koeffizienten-Tabelle, die zur Dimensionierung und Spannungsberechnung von beidseitig bewehrten, bzw. einseitig zugbewehrten Rechteckquerschnitten dienen und sowohl für reine Biegung, als auch für Biegung mit Axialdruck und -Zug gelten.

Abgesehen von den interessanten mathematischen Ableitungen zur Berechnung der erwähnten Nomogramme befasste ich mich mit der Vervollständigung jener Dimensionierungstabelle für die einseitig zugbewehrten Rechteckquerschnitte, die ich seither wegen ihres einfachen Aufbaues, ihres grossen Geltungsbereiches und nicht zuletzt wegen ihrer vielseitigen Anwendungsmöglichkeiten stets mit Vorteil gebraucht hatte.

Durch die Einführung der neuen Eidg. Vorschriften¹⁾ vom 14. Mai 1935 sind die von Ing. P. Pasternak aufgestellten Nomogramme und die Koeffizienten-Tabelle für $n = 20$ ungültig geworden, da bekanntlich der Verhältniswert für $n = E_e : E_b$ mit 10 in den Spannungsberechnungen zu berücksichtigen ist (Artikel 97). Angeregt durch die Vorteile dieses Dimensionierungs-Verfahrens, sowie durch die übersichtliche Ableitung der allgemeinen Bemessungsformeln, wie sie Prof. E. Mörsch in seinem Werk «Der Eisenbetonbau, seine Theorie und Anwendung»²⁾ gezeigt hat, bin ich dazu gekommen, die ursprünglich nur für einseitig zugbewehrte Eisenbeton-Querschnitte bestimmte Tabelle auf beidseitig bewehrte Querschnitte für $n = 10$ und $n = 15$ umzurechnen und zu erweitern.

Die nachstehenden Ableitungen folgen dem Gedankengang von Prof. Mörsch, sind aber mit den von Ing. Pasternak eingeführten Koeffizienten entwickelt worden, um den Zusammenhang mit der eingangs erwähnten Veröffentlichung zu wahren. Als neue Koeffizienten erscheinen der Wert α , der das Verhältnis zwischen dem Abstand h' der Eiseneinlagen vom Betonrand zur Nutzhöhe h angibt, sowie der Koeffizient K_3 , der im Zusammenhang mit den übrigen gegebenen Grössen (Querschnitt-Abmessungen und zulässige Spannungen) ohne weiteres die Berechnung der erforderlichen Druckarmierung F'_e gestattet (siehe Gl. 11).

Es sei noch betont, dass die hier entwickelten Bemessungs-Formeln nur für diejenigen Fälle gelten, wo die Resultierende der Normalkräfte ausserhalb des Kerns des ideellen Querschnittes angreift, im allgemeinen für

$$\min c = \frac{M}{N} \geq \frac{d}{3}$$

1. Allgemeine Bezeichnungen und Ableitung der Formel für die Querschnitt-Bemessung

Ersatz des auf den Mittelpunkt O des Betonquerschnittes (Stabaxe) bezogenen Biegemomentes M und der daselbst angreifenden Normalkraft N (Abb. 1) durch die im Abstand $c = \frac{M}{N}$ vom Mittelpunkt exzentrisch wirkende Kraft N (Abb. 2). Im folgenden gilt, wenn vor der Kraft N zwei Vorzeichen stehen, das obere für $N =$ Druckkraft, das untere für $N =$ Zugkraft. Bei gegebenen zulässigen Spannungen σ_b und σ_e ist das Spannungsbild nach Abb. 1 bekannt. Der Abstand der Nulllinie vom gedrückten Rand berechnet sich wie bei einfacher Biegung zu

$$x = \frac{n \sigma_b}{n \sigma_b + \sigma_e} h = \xi h \quad (1)$$

worin

$$\xi = \frac{n}{n + \gamma} \quad \text{und} \quad \gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} \quad (2)$$

$$h - \frac{x}{3} = \varrho h = \left(1 - \frac{\xi}{3}\right) h \quad (3)$$

Spannung in den gedrückten Eisen

$$\sigma'_e = n \sigma_b \frac{x - h'}{x} = \sigma_e \frac{x - h'}{h - x} \quad (4)$$

Spannung in den gezogenen Eisen

$$\sigma_e = n \sigma_b \frac{h - x}{x} = \gamma \sigma_b \quad (5)$$

Resultierende der Betonpressungen $D_b = \frac{b x}{2} \sigma_b$

Kraft in den Druckeisen $D_e = F'_e \sigma'_e$

Kraft in den Zugeisen $Z_e = F_e \sigma_e$

Wir führen nun ein neues Moment M_e ein und zwar bedeutet dies allgemein das Moment der in Abb. 2 exzentrisch wirkenden Druckkraft (+), bzw. Zugkraft (−) auf die gezogene Eiseneinlage F_e :

$$M_e = N (c \pm e) \quad (6)$$

Mit M_1 bezeichnen wir das Biegemoment, das der einfach bewehrte Rechteckquerschnitt $b d$ ohne Axialkraft N zur Erzeugung der Spannungen σ_b und σ_e aufnehmen könnte:

$$M_1 = \sigma_b \frac{b x}{2} \left(h - \frac{x}{3}\right) = K_1 b h^2 \sigma_b = K_2 b h^2 \sigma_e \quad (7)$$

worin

$$K_1 = \frac{1}{2} \varrho \xi = \frac{1}{6} \frac{n (2n + 3 \gamma)}{(n + \gamma)^2} \quad \text{bzw.} \quad K_2 = \frac{K_1}{\gamma} \quad (8)$$

Aus der Gleichheit zwischen den innern und äussern Kräften lassen sich in Bezug auf Abb. 2 folgende Beziehungen aufstellen:

$$a) \quad M_e = N (c \pm e) = F'_e \sigma'_e (h - h') + \sigma_b \frac{b x}{2} \left(h - \frac{x}{3}\right)$$

$$b) \quad Z_e = D_b + D_e \mp N$$

Aus der Momentengleichung a) folgt mit Hilfe von (7)

$$F'_e = \frac{M_e - M_1}{\sigma'_e (h - h')}$$

Durch Einführung der Bezeichnungen

$$b' = \frac{M_e}{K_1 \sigma_b h^2} = \frac{N (c \pm e)}{K_2 \sigma_e h^2} \quad (9)$$

$$\alpha = \frac{h'}{h} = \frac{d - 2e}{d + 2e} \quad (10)$$

$$e = \frac{d}{2} \frac{1 - \alpha}{1 + \alpha}$$

und mit Hilfe der Gleichungen (4) und (2) ergibt sich

$$F'_e = \frac{K_1 \sigma_b h^2 (b' - b) (h - x)}{\sigma_e (x - h') (h - h')} = \frac{K_1}{\gamma} \frac{h - x}{x - h'} \frac{b' - b}{h - h'} h^2 = \frac{K_1}{\gamma} \frac{1 - \xi}{\xi - \alpha} \frac{b' - b}{1 - \alpha} h$$

woraus der Querschnitt der Druckeiseinlagen

$$F'_e = K_3 \frac{b' - b}{1 - \alpha} h \quad (11)$$

$$K_3 = \frac{K_1}{\gamma} \frac{1 - \xi}{\xi - \alpha} = \frac{K_1}{n - \alpha (n + \gamma)} \quad (12)$$

Aus der Kräftegleichung b) folgt:

$$F_e = \frac{D_b + D_e \mp N}{\sigma_e} = \frac{b x}{2} \frac{\sigma_b}{\sigma_e} + F'_e \frac{\sigma'_e}{\sigma_e} \mp \frac{N}{\sigma_e}$$

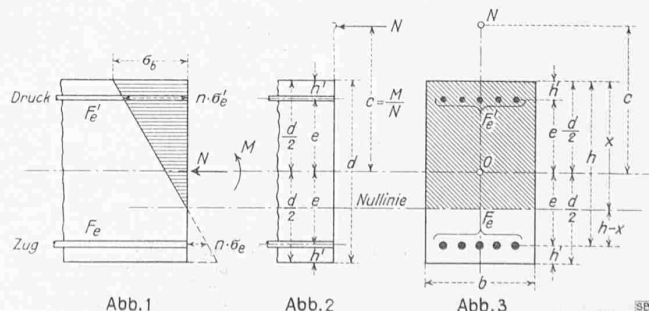


Abb. 1

Abb. 2

Abb. 3

SBZ

¹⁾ Siehe SBZ, Bd. 106, S. 59 (10. August 1935) und Bd. 107, S. 46 (1. Februar 1936).

²⁾ 6. Aufl., I. Band, 1. Hälfte, S. 417 (Konrad Wittwer, Stuttgart 1923).

Ferner lässt sich aus (4) und (5) die Beziehung ableiten

$$\frac{\sigma'_e}{\sigma_e} = \frac{x - h'}{h - x} = \frac{\xi - \alpha}{1 - \xi} = \frac{K_1}{\gamma K_3} = \frac{K_2}{K_3}$$

sodass

$$F_e = \frac{b h}{2 \gamma} + F'_e \frac{K_2}{K_3} + \frac{N}{\sigma_e}$$

woraus der Querschnitt der Zugeiseneinlagen

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} + K_2 \frac{b' - b}{1 - \alpha} + \frac{N}{\sigma_e} \quad (13)$$

$$\mu = 50 \frac{\xi}{\gamma} = \frac{50 n}{\gamma (n + \gamma)} = \frac{100 K_2}{\varrho} \quad (14)$$

In Gleichung (13) bedeutet das erste Glied die Eiseneinlage im einfach bewehrten und nur auf Biegung allein beanspruchten Rechteckquerschnitt, dessen Armierung nach den sonst üblichen Bezeichnungen

$$h = r \sqrt{\frac{M}{b}} \quad \text{und} \quad F_e = t \sqrt{M b}$$

sich berechnet zu $F_{e1} = t \sqrt{M_1 b} = \frac{t}{r} b h$

oder nach den Bezeichnungen von Prof. Dr. M. Ritter in seinen «Tabellen zur Berechnung von Eisenbetonkonstruktionen»³⁾

$$F_{e1} = \frac{c_4}{c_3} b h = \mu b h \quad (\mu \text{ in } \sigma_e)$$

Das zweite Glied stellt die Zugarmierung dar, die erforderlich ist, um dem Moment der Druckarmierung in bezug auf die Nulllinie das Gleichgewicht zu halten, denn setzt man zur Abkürzung

$$F_{e2} = F'_e \frac{K_2}{K_3}$$

so ergibt sich mit den Bezeichnungen aus Gl. (12)

$$F_{e2} (1 - \xi) = F'_e (\xi - \alpha) \quad \text{oder} \quad F_{e2} (h - x) = F'_e (x - h')$$

Wie leicht einzusehen ist, bedeutet das dritte Glied den Einfluss der in den Zugseisen direkt wirkenden Normalkraft (— für Druckkraft, + für Zugkraft).

Die Dimensionierungstabellen⁴⁾ für $n = 10$ und $n = 15$ gehen vom Verhältnisswert $\gamma = \sigma_e : \sigma_b$ der zulässigen Eisen- und Beton-Spannungen und nicht von bestimmten Spannungswerten für σ_e und σ_b aus, wodurch ihnen eine vielseitigere und ausgedehntere Anwendungsmöglichkeit gegeben wird, was bei den in ziemlich weiten Grenzen schwankenden Spannungswerten für Eisen und Beton nach den schweizerischen Vorschriften von 1935 und den deutschen Bestimmungen von 1932, sowie den seither durch die Kriegswirtschaft bedingten Änderungen als Vorteil zu betrachten ist. Grundsätzlich haben die Tabellen gegenüber 1922 ihren Aufbau beibehalten: sie enthalten neben der Eingangs-Kolonne für $\gamma = \sigma_e / \sigma_b$ die Werte ξ , ϱ , K_1 , K_2 und μ . Neu hinzugekommen sind die Werte K_3 , die bei der Dimensionierung der Druckarmierung gebraucht werden, und zwar für sechs verschiedene Verhältnisse $\alpha = h'/h$, je nachdem die Druckeisen F'_e im Vergleich zur Nutzhöhe h näher oder weniger nahe am gedrückten Betonrand liegen. Die Tabellen I und II könnten beliebig unterteilt, bzw. erweitert werden. Die Praxis hat jedoch gezeigt, dass dies im allgemeinen wegen der Zuschläge, die bei der Dimensionierung von Eisenbeton-Querschnitten gemacht werden, nicht notwendig ist und bei Zwischenwerten eine geradlinige Interpolation genügt. Für allenfalls vorkommende Fälle, die eine Extrapolation der Tabellenwerte erfordern, können diese mit Hilfe der in folgender Zusammenstellung angegebenen Formeln nachgeprüft werden.

Berechnung der Tabellenwerte:

$$\alpha = \frac{h'}{h}$$

$$\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b} = \frac{50 \xi}{\mu}$$

$$\xi = \frac{n}{n + \gamma} = \frac{n \sigma_b}{n \sigma_b + \sigma_e}$$

$$\varrho = 1 - \frac{\xi}{3} = \frac{2n + 3\gamma}{3(n + \gamma)}$$

$$K_1 = \frac{1}{2} \varrho \xi = \frac{1}{6} \frac{n(2n + 3\gamma)}{(n + \gamma)^2}$$

$$K_2 = \frac{K_1}{\gamma} = \frac{\mu \varrho}{100}$$

$$K_3 = \frac{K_1}{n - \alpha(n + \gamma)}$$

$$\mu = 50 \frac{\xi}{\gamma} = \frac{50 n}{\gamma (n + \gamma)}$$

Tabelle I. Koeffizienten zur Berechnung von rechteckigen, beidseitig bewehrten Eisenbeton-Querschnitten für Biegung mit Axialkraft; $n = 10$

γ	ξ	ϱ	K_1	K_2	K_3 wenn $\alpha = h'/h =$						μ
					0,04	0,06	0,08	0,10	0,12	0,14	
10	0,5000	0,8333	0,2083	0,02083	0,02264	0,02347	0,02430	0,02513	0,02596	0,02679	2,500
11	0,462	0,843	0,203	0,021	0,02264	0,02347	0,02430	0,02513	0,02596	0,02679	2,165
12	0,445	0,845	0,203	0,021	0,02264	0,02347	0,02430	0,02513	0,02596	0,02679	1,894
13	0,438	0,851	0,1859	0,02047	0,02156	0,02278	0,02414	0,02567	0,02742	0,02942	1,672
14	0,4167	0,8611	0,1794	0,02181	0,02384	0,02596	0,02820	0,03060	0,03310	0,03570	1,488
15	0,4000	0,8667	0,1733	0,02156	0,02326	0,02509	0,02707	0,02911	0,03120	0,03340	1,333
16	0,3846	0,8718	0,1677	0,02148	0,02336	0,02529	0,02737	0,02950	0,03168	0,03390	1,202
17	0,3704	0,8745	0,1623	0,02150	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	1,089
18	0,3571	0,8805	0,1573	0,02140	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,9921
19	0,3448	0,8851	0,1526	0,02131	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,9074
20	0,3333	0,8889	0,1481	0,02122	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,8333
21	0,3226	0,8925	0,1439	0,02113	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,7680
22	0,3125	0,8958	0,1400	0,02104	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,7102
23	0,3030	0,8990	0,1362	0,02095	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,6588
24	0,2941	0,9020	0,1326	0,02086	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,6127
25	0,2857	0,9048	0,1293	0,02077	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,5714
26	0,2778	0,9074	0,1260	0,02068	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,5342
27	0,2703	0,9099	0,1230	0,02059	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,5005
28	0,2632	0,9123	0,1200	0,02050	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,4699
29	0,2564	0,9145	0,1172	0,02041	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,4421
30	0,2500	0,9167	0,1146	0,02032	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,4167
31	0,2439	0,9187	0,1120	0,02023	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3934
32	0,2381	0,9206	0,1096	0,02014	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3720
33	0,2326	0,9225	0,1073	0,02005	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3524
34	0,2273	0,9242	0,1050	0,02000	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3342
35	0,2222	0,9259	0,1029	0,01991	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3175
36	0,2174	0,9275	0,1008	0,01982	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,3019
37	0,2128	0,9291	0,09884	0,01973	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2875
38	0,2083	0,9306	0,09693	0,01964	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2741
39	0,2041	0,9320	0,09510	0,01955	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2616
40	0,2000	0,9333	0,09333	0,01946	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2500
41	0,1961	0,9344	0,09163	0,01937	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2391
42	0,1923	0,9359	0,08999	0,01928	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2289
43	0,1887	0,9371	0,08841	0,01919	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2194
44	0,1852	0,9383	0,08688	0,01910	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2104
45	0,1818	0,9394	0,08540	0,01901	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,2020
46	0,1786	0,9405	0,08397	0,01892	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,1941
47	0,1754	0,9415	0,08259	0,01883	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,1866
48	0,1724	0,9425	0,08125	0,01874	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,1796
49	0,1695	0,9435	0,07996	0,01865	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,1730
50	0,1667	0,9444	0,07870	0,01856	0,02348	0,02541	0,02750	0,02963	0,03180	0,03400	0,1667

Bei der Verwendung der Koeffizienten-Tabellen I und II ist darauf zu achten, dass die Dimensionen einheitlich in cm und kg (bzw. cm², kg/cm² und cmkg) in die Formeln einzuführen sind.

In den folgenden Abschnitten sind die Dimensionierungsformeln für einige Spezialfälle, die jedoch in der Praxis häufig vorkommen, zusammengestellt. Sie sind aus den allgemeinen Formeln des ersten Abschnittes abgeleitet und bedürfen weiter keiner besonderen Erläuterungen.

2. Dimensionierungsformeln für Biegung mit Axialdruck (und -zug) und einseitiger Bewehrung

a) Gegeben: $M_e = N (c \pm e)$, N , b , σ_e und σ_b

Gesucht: h , F_e (event. x)

Lösung: Mit $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$ folgen aus der Tabelle K_1 (oder K_2), μ und ξ

$$h = \sqrt{\frac{M_e}{K_1 b \sigma_b}} = \sqrt{\frac{M_e}{K_2 b \sigma_e}} \quad (15)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} \pm \frac{N}{\sigma_e} \quad (16)$$

$$x = \xi h \quad (1)$$

Anmerkung: Ist h gegeben und b gesucht, so gelten (1), (16) und

$$b = \frac{M_e}{K_1 \sigma_b h^2} = \frac{M_e}{K_2 \sigma_e h^2} \quad (17)$$

b) Gegeben: $M_e = N (c \pm e)$, N , b , h , σ_e

Gesucht: σ_b , F_e (event. x)

Lösung: $K_2 = \frac{M_e}{\sigma_e b h^2}$; aus der Tabelle folgen γ , μ und ξ

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} \pm \frac{N}{\sigma_e} \quad (16)$$

$$\sigma_b = \frac{\sigma_e}{\gamma} \quad x = \xi h \quad (5) \text{ und } (1)$$

Auch hier gilt wie im Abschnitt 1 das obere Vorzeichen, wenn N eine Druckkraft, bzw. das untere Vorzeichen, wenn N eine Zugkraft ist.

³⁾ Zürich 1935, siehe SBZ, Bd. 106, S. 70 (10. August 1935).

⁴⁾ Abzüge der Tabelle I oder II im Normalformat, sowie ein durchgerechnetes Beispiel zu Abschnitt 1 für $n = 10$ können zum Preise von 2 Fr. pro Stück plus Porto vom Verfasser (Schmidholzstrasse 57) bezogen werden.

Tabelle II. Koeffizienten zur Berechnung von rechteckigen, beidseitig armierten Eisenbeton-Querschnitten für Biegung mit Axialkraft, $n = 15$

γ	ξ	g	K_1	K_2	K_3 wenn $\alpha = \frac{h'}{h} =$							μ
					0,04	0,06	0,08	0,10	0,12	0,14		
10	0,6000	0,8000	0,2400	0,02400	0,01714	0,01778	0,01846	0,01920	0,02000	0,02087	3,000	
11	5769	8077	2330	2118	1669	1734	1803	1879	1961	2051	2,622	
12	5556	8148	2263	1886	1626	1692	1763	1840	1925	2017	2,315	
13	5357	8214	2200	1693	1585	1652	1724	1803	1890	1986	2,060	
14	5172	8276	2140	1529	1546	1614	1688	1769	1858	1956	1,847	
15	5000	8333	0,2083	0,01389	0,01510	0,01578	0,01653	0,01736	0,01827	0,01929	1,667	
16	4839	8387	2029	1268	1475	1544	1621	1705	1799	1904	1,572	
17	4688	8438	1978	1163	1441	1512	1590	1676	1772	1880	1,379	
18	4545	8485	1928	1071	1410	1481	1560	1648	1747	1858	1,263	
19	4412	8529	1881	0,009903	1379	1452	1532	1622	1723	1837	1,161	
20	4284	8571	0,1837	0,009184	0,01357	0,01424	0,01506	0,01597	0,01701	0,01819	1,071	
21	4167	8611	1794	8543	1323	1397	1480	1574	1680	1801	0,9921	
22	4054	8649	1753	7969	1297	1372	1464	1561	1670	1785	0,9214	
23	3947	8684	1714	7452	1272	1347	1443	1550	1662	1777	0,8581	
24	3846	8718	1677	6986	1247	1324	1421	1530	1645	1761	0,8013	
25	3750	8750	0,1641	0,006562	0,01224	0,01302	0,01390	0,01491	0,01608	0,01745	0,7500	
26	3659	8780	1606	6178	1202	1281	1370	1473	1593	1725	0,7036	
27	3571	8810	1573	5826	1181	1261	1351	1457	1579	1725	0,6614	
28	3488	8837	1541	5505	1161	1241	1336	1441	1566	1716	0,6229	
29	3409	8864	1511	5210	1141	1222	1316	1425	1554	1709	0,5878	
30	0,3333	0,8889	0,1481	0,004938	0,01122	0,01204	0,01300	0,01411	0,01543	0,01703	0,5556	
31	3261	8913	1453	4688	1104	1187	1284	1397	1533	1698	0,5259	
32	3191	8936	1426	4456	1087	1171	1269	1384	1523	1694	0,4987	
33	3125	8958	1400	4242	1070	1155	1254	1372	1515	1691	0,4735	
34	3061	8980	1374	4042	1054	1140	1240	1361	1507	1688	0,4502	
35	0,3000	0,9000	0,1350	0,003857	0,01038	0,01125	0,01227	0,01350	0,01500	0,01688	0,4286	
36	2941	9020	1326	3684	1023	1111	1215	1340	1494	1688	0,4085	
37	2885	9038	1304	3523	1009	1097	1203	1330	1488	1689	0,3898	
38	2830	9054	1282	3373	0,009955	1084	1191	1321	1483	1691	0,3724	
39	2778	9074	1260	3232	982	1072	1180	1313	1479	1694	0,3561	
40	0,2727	0,9091	0,1240	0,003093	0,00968	0,01060	0,01169	0,01305	0,01476	0,01698	0,3409	
41	2679	9107	1220	2975	951	1048	1159	1298	1473	1704	0,3267	
42	2632	9123	1200	2858	944	1037	1150	1291	1471	1710	0,3133	
43	2586	9138	1182	2748	932	1026	1141	1284	1470	1717	0,3007	
44	2542	9153	1163	2644	920	1015	1132	1279	1469	1726	0,2889	
45	0,2500	0,9167	0,1146	0,002546	0,00909	0,01005	0,01123	0,01273	0,01469	0,01736	0,2778	
46	2459	9180	1129	2454	899	0,009955	1115	1268	1470	1747	0,2673	
47	2419	9194	1112	2366	888	986	1108	1264	1471	1760	0,2574	
48	2381	9206	1096	2283	878	977	1100	1260	1473	1773	0,2480	
49	2344	9219	1080	2205	868	968	1093	1256	1476	1789	0,2392	
50	0,2308	0,9231	0,1065	0,002130	0,00839	0,00960	0,01087	0,01253	0,01479	0,01805	0,2308	

3. Dimensionierungsformeln für reine Biegung mit Armierung in der Zug- und Druckzone⁵⁾

a) Gegeben: M , b , h , h' , σ_e , σ_b und $\alpha = \frac{h'}{h}$

Gesucht: F_e und F_e' (event. x)

Lösung: Mit $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$ folgen aus der Tabelle K_1 , K_2 , K_3 , μ und ξ

$$b' = \frac{M}{K_1 \sigma_b h^2} = \frac{M}{K_2 \sigma_e h^2} > b \quad (18)$$

= erforderliche Balkenbreite für einseitige Zugarmierung, also ohne F_e' (nach Gl. 17). Siehe auch die Bemerkungen zu Gl. (21).

$$F_e' = K_3 \frac{b' - b}{1 - \alpha} h \quad (11)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} + F_e' \frac{K_2}{K_3} \quad (19)$$

$$\text{Lage der Nulllinie: } x = \xi h \quad (1)$$

$$\text{Hebelarm der inneren Kräfte: } z = \frac{b' - \frac{b' - b}{e + 1 - \alpha}}{e + 1 - \alpha} h \quad (20)$$

b) Für symmetrische Armierung gilt die Beziehung:

$$\mu \frac{b h}{100} (1 - \alpha) = \left(\frac{M}{K_2 \sigma_e h} - b h \right) (K_3 - K_2)$$

$$\text{Gegeben: } M, h, h', \sigma_e, \sigma_b, \alpha = \frac{h'}{h}$$

$$\text{Gesucht: } b, F_e = F_e' \text{ und } x = \xi h$$

Lösung: Bestimme zu $\gamma = \frac{\sigma_e}{\sigma_b}$ die Tabellenwerte K_1 , K_2 , K_3 , μ und ξ

$$b = \frac{M}{K_2 \sigma_e h^2 \left(1 + \frac{\mu}{100} \frac{1 - \alpha}{K_3 - K_2} \right)} \quad (21)$$

$$F_e = F_e' = \frac{\mu b h}{100} \frac{K_3}{K_3 - K_2} \quad (22)$$

Tabelle III. Verhältnis $\beta = b' : b$, damit symmetrische Armierung $F_e' = F_e$ erforderlich wird

$\alpha =$	$n = 10$			$n = 15$		
	0,06	0,10	0,14	0,06	0,10	0,14
$\gamma = 15$	2,42	2,04	1,76	9,30	5,32	3,65
20	1,735	1,545	1,395	2,99	2,42	2,02
25	1,480	1,350	1,244	2,09	1,808	1,591
30	1,348	1,245	1,161	1,736	1,545	1,396
40	1,214	1,138	1,075	1,427	1,308	1,212
50	1,146	1,083	1,030	1,290	1,200	1,125

Aus Gl. (21) können wir eine Beziehung ableiten, die uns besagt, wievielfach grösser die erforderliche Balkenbreite b' für einseitige Zugarmierung nach Gl. (18) sein darf, damit die Druckarmierung nicht grösser wird als die Zugarmierung.

Darnach ist

$$\beta = \frac{b'}{b} = 1 + \frac{\mu}{100} \frac{1 - \alpha}{K_3 - K_2} \quad (23)$$

Aus Tabelle III ist ersichtlich, welche Grössenordnung dieses Verhältnis für verschiedene Werte von γ annehmen kann.

4. Dimensionierungsformeln für reine Biegung, mit nur einseitiger Zugarmierung

a) Bemessungsfall 1. Gegeben: M , b , σ_e , σ_b
Gesucht: F_e , h und event. $x = \xi h$

$$h = \sqrt{\frac{M}{K_1 b \sigma_b}} = \sqrt{\frac{M}{K_2 b \sigma_e}} \quad (24)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} = \frac{n}{\gamma(n + \gamma)} \frac{b h}{2} \quad (25)$$

b) Bemessungsfall 1a. Gegeben: M , h , σ_e , σ_b
Gesucht: F_e , b und event. $x = \xi h$

$$b = \frac{M}{K_1 \sigma_b h^2} = \frac{M}{K_2 \sigma_e h^2} \quad (26)$$

F_e folgt aus Gl. (25)

c) Bemessungsfall 2. Gegeben: M , b , h , σ_e

$$\text{Gesucht: } F_e \text{ und } \sigma_b$$

$$K_2 = \frac{M}{\sigma_e b h^2} \quad (27)$$

$$\sigma_b = \sigma_e \gamma \quad (5)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} = \frac{K_2}{\varrho} b h \quad (28)$$

Anmerkung: Bei schwacher Armierung ist angenähert:

$$\xi \leq 0,15, \varrho \geq 0,95$$

$$\mu \leq \frac{100 K_2}{0,95} = 105,3 K_2 \quad (29)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} \leq \frac{M}{\sigma_e 0,95 h} \quad (30)$$

d) Bemessungsfall 2a. Gegeben: M , b , h , σ_b

Gesucht: F_e und σ_e

$$K_1 = \frac{M}{\sigma_b b h^2} \quad (31)$$

$$\sigma_e = \gamma \sigma_b \quad (5)$$

$$F_e = \mu \frac{b h}{100} = \frac{K_1}{\varrho \gamma} b h \quad (28)$$

e) Bemessungsfall 3. Gegeben: M , b , F_e , σ_e

Gesucht: h und σ_b

Berechne durch Probieren

$$\text{mit der Tabelle: } \mu = \frac{\sigma_e F_e^2}{M b} 100 \varrho \quad (32)$$

(in erster Annäherung: $\varrho = 0,88 \div 0,90$)

K_2 und γ aus Tabelle,

$$\text{dann ist: } h = \sqrt{\frac{M}{K_2 b \sigma_e}} \quad (24)$$

$$\text{oder } h = \frac{100 F_e}{\mu b} \quad \text{aus (28)}$$

$$\text{und } \sigma_b = \frac{\sigma_e}{\gamma} \quad (5)$$

Es sei noch erwähnt, dass sich die vorstehenden Unterlagen (Ableitungen und Tabellen I und II) auch für die Spannungsberechnung von rechteckigen Eisenbetonquerschnitten eignen. Mit den Tabellen kann auch sehr rasch der minimale Bewehrungssatz ($F_e + F_e'$) minimum bestimmt werden. Bekanntlich tritt dieser nicht bei $\sigma_{e \max}$ auf, sondern meist bei einer wesentlich niedrigeren Eisenzugspannung. Einige wenige Berechnungen mit verschiedenen σ_e bei gleichen σ_b , also Variation von γ , ermöglichen die Bestimmung dieses Minimums.

⁵⁾ Vgl. hierzu: «Bemessung doppelt bewehrter Rechteckquerschnitte» von Ing. J. Blazek, Prag, in «Beton und Eisen», 29. Jahrgang, Heft 19 vom 5. Oktober 1930, S. 350 bis 351.