

Ein halbgraphisches Verfahren zur Bemessung von beliebig belasteten Stahlbetondruckstäben

Autor(en): **Sparowitz, L.**

Objektyp: **Article**

Zeitschrift: **IABSE reports of the working commissions = Rapports des commissions de travail AIPC = IVBH Berichte der Arbeitskommissionen**

Band (Jahr): **16 (1974)**

PDF erstellt am: **10.05.2024**

Persistenter Link: <https://doi.org/10.5169/seals-15728>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Inhalten der Zeitschriften. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern.

Die auf der Plattform e-periodica veröffentlichten Dokumente stehen für nicht-kommerzielle Zwecke in Lehre und Forschung sowie für die private Nutzung frei zur Verfügung. Einzelne Dateien oder Ausdrucke aus diesem Angebot können zusammen mit diesen Nutzungsbedingungen und den korrekten Herkunftsbezeichnungen weitergegeben werden.

Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. Die systematische Speicherung von Teilen des elektronischen Angebots auf anderen Servern bedarf ebenfalls des schriftlichen Einverständnisses der Rechteinhaber.

Haftungsausschluss

Alle Angaben erfolgen ohne Gewähr für Vollständigkeit oder Richtigkeit. Es wird keine Haftung übernommen für Schäden durch die Verwendung von Informationen aus diesem Online-Angebot oder durch das Fehlen von Informationen. Dies gilt auch für Inhalte Dritter, die über dieses Angebot zugänglich sind.

Ein halbgraphisches Verfahren zur Bemessung von beliebig belasteten Stahlbetondruckstäben

A Semi-Graphical Procedure for the Design of Arbitrarily Loaded Reinforced Concrete Struts

Une méthode semi-graphique permettant le dimensionnement des barres en béton armé comprimées sous l'effet d'une charge quelconque

L. SPAROWITZ

Dipl. Ing.

Institut für Stahlbeton- und Massivbau
Technische Hochschule Graz
Graz, Oesterreich

1. MOEGLICHKEITEN DER DARSTELLUNG DES MOMENTEN-NORMALKRAFT-KRUEMMUNGS-ZUSAMMENHANGES EINES STAHLBETONQUERSCHNITTES

1.1 Die Ermittlung des M-N-K-Zusammenhangs mit Hilfe nomographischer Diagramme

Durch Trennung der Tragwirkung von Stahl und Beton in die vier Teilgrößen

$\bar{N}_C = N_C / \beta_c b h$ (Anteil des Betons a.d. bezogenen inneren Normalkraft)

$\bar{M}_C = M_C / \beta_c b h^2$ (Anteil des Betons am bezogenen inneren Biegemoment)

$\bar{N}_S = N_S / \beta_c b h$ (Anteil des Stahls a.d. bezogenen inneren Normalkraft)

$\bar{M}_S = M_S / \beta_c b h^2$ (Anteil des Stahls am bezogenen inneren Biegemoment)

gelingt eine graphische Darstellung des M-N-K-Zusammenhangs als Funktion der beiden Veränderlichen ϵ_1 und $\bar{K} = K \cdot h$. Das Bild 1 stellt den Verlauf der inneren Schnittlastenanteile für einen symmetrisch bewehrten Rechteckquerschnitt ($h'/h=0.1$) und die σ - ϵ -Diagramme nach Bild 2 (Linien a) dar.

Die beiden linken Kurvenscharen (Bild 1a) zeigen die inneren Normalkraftanteile, die beiden rechten (Bild 1b) die inneren Momentenanteile, die oberen Kurvenscharen enthalten jeweils die Betonanteile, die beiden unteren die durch den bezogenen Bewehrungsgrad

$$\bar{\mu} = \frac{A_S + A'_S}{2A_C} \frac{\beta_{300}}{\beta_c} \quad (1)$$

geteilten Stahlanteile an den inneren Schnittgrößen. Die Multiplikation der Ordinaten der unteren Kurvenscharen mit dem bezogenen Bewehrungsgrad (1) erfolgt mit Hilfe projektiver nomographischer Leitern (L1, L2, L3). Die beiden Teilschnittgrößen werden mit parallelen linearen Nomogrammleitern (L2, L4, L5) addiert. Für vorgegebene Werte $\bar{K}$ und ϵ_1 lassen sich die bezogenen Schnittlasten $\bar{N}_r = \bar{N}_C + \bar{N}_S$ und $\bar{M}_r = \bar{M}_C + \bar{M}_S$ nach Bild 1 (strichlierte Geraden) bestimmen. Will man Mo-

$$A_s = A'_s \quad \frac{h'}{h} = 0,1$$

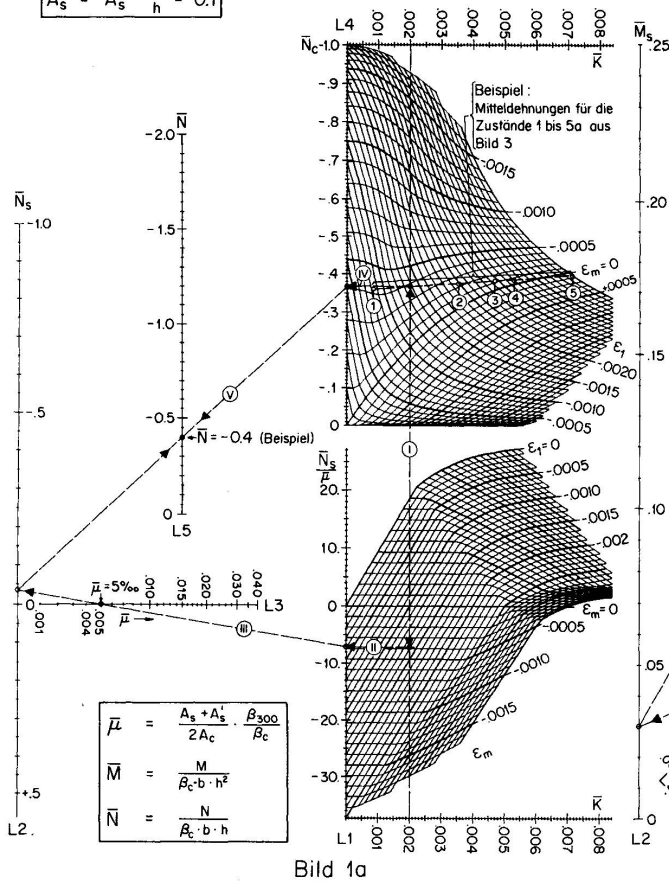


Bild 1a

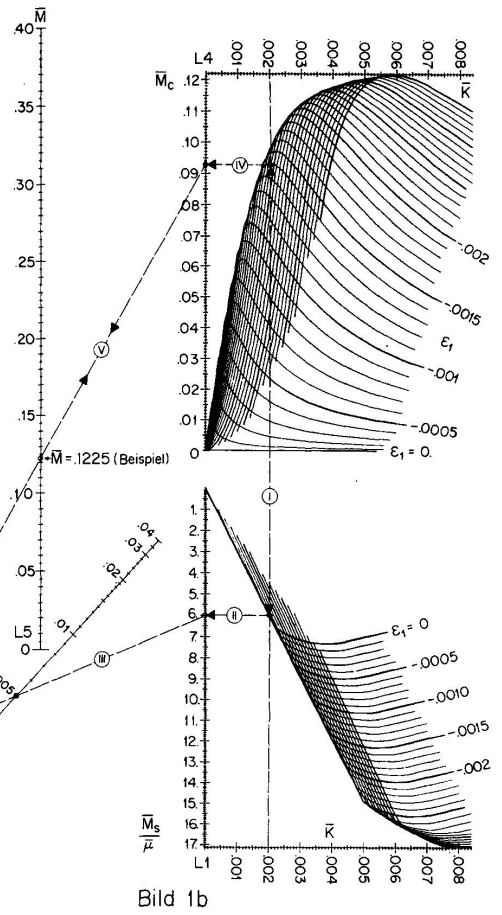


Bild 1b

Bild 1: Nomographisches Krümmungsdiagramm

mentenkrümmungslinien zeichnen, so ist neben $\bar{K}$ die Normalkraft $\bar{N}_R$ vorgegeben und $\bar{M}_R$ gesucht. Dann muss ϵ_1 im Bild 1a variiert werden, bis die Gerade (V) die $\bar{N}$ -Leiter im vorgegebenen Wert $\bar{N}_R$ schneidet. Eine weitere Kurvenschar mit der Mitteldehnung ϵ_m als Parameter erleichtert diesen Vorgang. Erhält man beim ersten Versuch $\bar{N}_R$ zu klein, so ist für den nächsten ϵ_1 bzw. ϵ_m grösser zu wählen. Wenn ϵ_1 gefunden ist, kann das zugehörige bezogene Moment für ϵ_1 und $\bar{K}$ dem Bild 1b entnommen werden.

Das Diagramm gilt für beliebige Betongüten und Bewehrungsgrade. Es lassen sich entsprechende Kurventafeln für alle praktisch üblichen Querschnittsformen, Stahlüberdeckungen, Stahlorten und Bewehrungsverhältnisse A'_s/A_s erstellen. Der Einfluss der Zugtragwirkung des Betons könnte näherungsweise in den oberen Kurvenscharen erfasst werden. Eine Berücksichtigung von Kriechverformungen ist im Abschnitt 4 beschrieben.

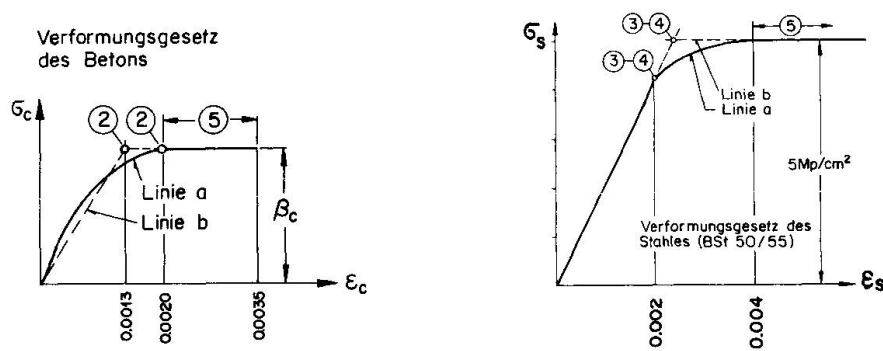


Bild 2

1.2 Die polygonale Darstellung des M-N-K-Zusammenhanges

Mit nomographischen Diagrammen nach Bild 1 kann man den Berechnungsgrundlagen entsprechend genaue Kurvenverläufe zeichnen. Meistens liefert eine polygonale Annäherung der M-N-K-Kurven bereits genügend genaue Ergebnisse.

Jede M-K-Linie enthält Punkte, die einen Uebergang zwischen Kurvenästen mit verschiedener Verformungscharakteristik darstellen (Bilder 2 und 4). Solche Uebergangszustände sind:

- ① Betonzugzone beginnt zu versagen
- ② Betondruckzone beginnt zu fließen
- ③ Stahldruckbewehrung beginnt zu plastifizieren
- ④ Stahlzugbewehrung beginnt zu plastifizieren

Der Endpunkt ⑤ der M-K-Kurve wird normalerweise durch die Grenzdehnung des Betons (5a) festgelegt. Ist auch eine Stahlgrenzdehnung vorgeschrieben, so kann diese bei geringer Normalkraftbeanspruchung den Punkt ⑤ bestimmen (5b).

Für jeden der Zustände ① bis ⑤ lassen sich in Abhängigkeit vom bezogenen Bewehrungsgrad M-K-N-Interaktionsdiagramme konstruieren, die im Bild 3 zusammengefasst dargestellt sind. Aus diesem erhält man für vorgegebene Werte $\bar{N}$ und μ die Grössen $\bar{M}$ und $\bar{K}$ (Beispiel Bild 3: strichlierte Geraden) aller jener Zustände ① bis ⑤, die im betrachteten M-K-Zusammenhang vorkommen (Bild 4). Verbindet man diese Punkte durch Gerade, so erhält man eine sehnepolygonale Annähe-

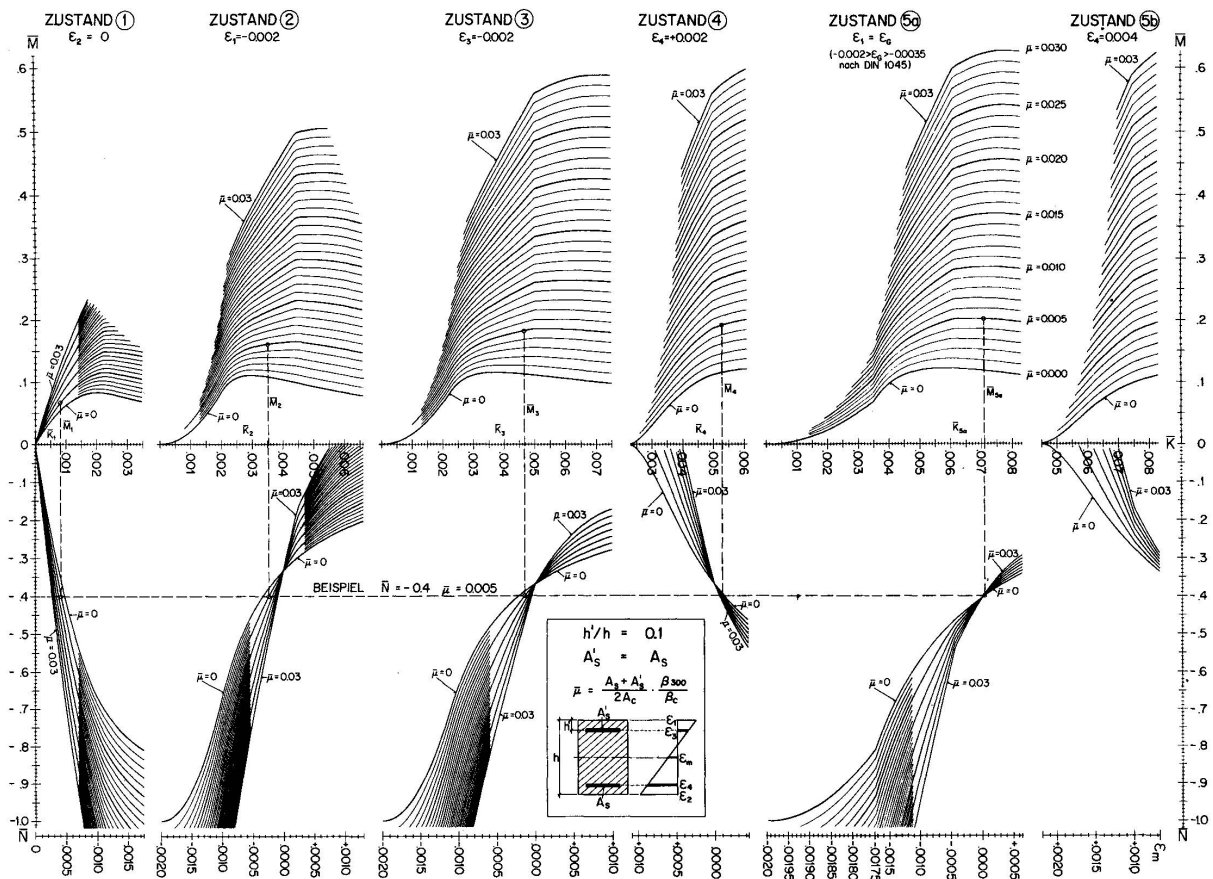


Bild 3: M - K - N - Interaktion

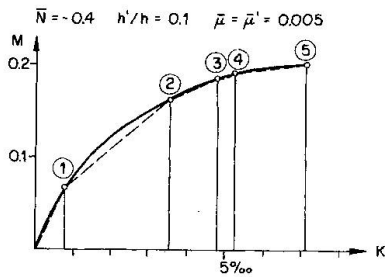


Bild 4

rung des Momenten-Krümmungs-Zusammenhanges. Wählt man anstelle der gekrümmten σ - ϵ -Diagramme (Bild 2, Linien a) bi-lineare (Linien b) als Berechnungsgrundlage, so besteht eine noch bessere Übereinstimmung zwischen dem genauen Kurvenverlauf und der polygonalen Annäherung.

Dem Bild 3 können auch die Mitteldehnungen $\epsilon_m = f(\bar{K})$ entnommen werden. Wenn man diese im Bild 1a einträgt und miteinander verbindet, erhält man sehr gute Ausgangswerte ϵ_1 zur Bestimmung

weiterer Zwischenpunkte.

Quast [1] nähert die M-N-K-Beziehung durch eine Ersatzgerade an.

2. ZUR BEMESSUNG VON STAHLBETONDRUCKSTÄEBEN

2.1 Die allgemein gültige halbgraphische Bemessung

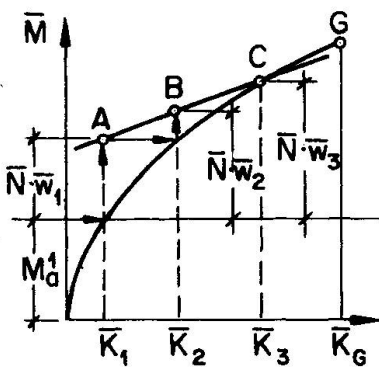


Bild 5

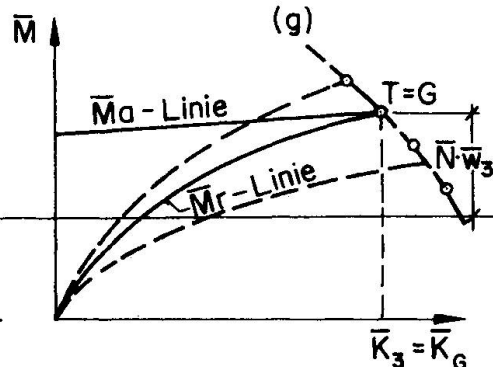


Bild 6

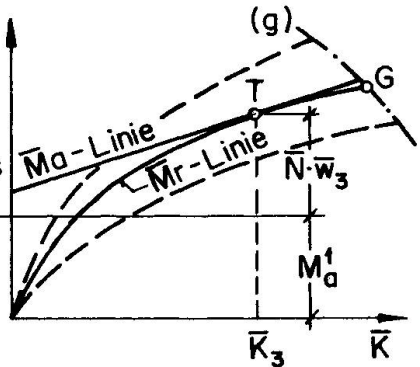


Bild 7

Man kann die Linie der äusseren Momente im massgebenden Querschnitt mit genügender Genauigkeit wie folgt ansetzen:

$$\bar{M}_a = \bar{M}_a^1 + \bar{N} \cdot \bar{w} = C_1 \cdot \bar{N} \cdot \bar{\ell}^2 \cdot \bar{K} + C_2 \cdot \bar{N} \cdot \bar{\ell}^2 = \bar{C}_1 \cdot \bar{K} + \bar{C}_2 \quad (\bar{\ell} = \ell/h) \quad (2)$$

Die Werte C_1 und C_2 sind von der Krümmungsverteilung in Stablängsrichtung abhängig, die normalerweise nur geringfügig mit der Grösse von $\bar{K}$ veränderlich ist. $\bar{M}_a$ kann somit näherungsweise als lineare Funktion von $\bar{K}$ angesehen werden; die Linie der inneren Momente ist nach Abschnitt 1 bestimmbar. Wenn der Querschnitt und/oder Bewehrungsgrad in Stablängsrichtung veränderlich ist, müssen mehrere M-K-Linien gezeichnet werden. Für die aktiven Momente $\bar{M}_a = \bar{M}_a^1$ erhält man mit $\bar{w} = \bar{K}(\bar{M}_a)$ die Stabausbiegung $\bar{w}_1$, die den Punkt A bestimmt und für $\bar{M}_a = \bar{M}_a^1 + \bar{N} \cdot \bar{w}_1$ die Auslenkung $\bar{w}_2$, durch die der Punkt B und damit die $\bar{M}_a$ -Gerade festgelegt ist (Bild 5). Durch Zeichnen von auf max. $\bar{w} = 1$ reduzierten Biegelinien lässt sich die Biegelinienform kontrollieren. Bestehen zwischen den beiden reduzierten Biegelinien A und B grosse Unterschiede, so kann die Lage der $\bar{M}_a$ -Geraden durch eine

weitere Biegelinienberechnung für $\bar{M}_a = \bar{M}_a^1 + \bar{N} \cdot \bar{w}_3$ korrigiert werden. Die Rechnung wird schematisiert in Tabellenform durchgeführt. Schneidet die $\bar{M}_a$ -Gerade die $\bar{M}_R$ -Linie bei $\bar{K}_3 < \bar{K}_G$, so kann der Beton- und/oder Stahlquerschnitt verringert werden, bis entweder das Stabilitätskriterium $d\bar{M}_a/d\bar{K} = d\bar{M}_R/d\bar{K}$ erfüllt ist oder die $\bar{M}_a$ -Gerade die $\bar{M}_R$ -Linie im Punkt G (Grenzdehnungszustand) schneidet. Da sich die Biegelinienform bei geringfügigem Variieren der Querschnitte kaum ändert, kann die Lage der $\bar{M}_a$ -Geraden näherungsweise beibehalten werden.

Die Wahl des erforderlichen Beton- und/oder Stahlquerschnittes lässt sich durch Zeichnen der Grenzlinie g (Bilder 6 und 7) vereinfachen, die man bei Variation des Bewehrungsgrades aus Interaktionsdiagrammen für den Grenzdehnungszustand entnehmen kann (Bild 3). Die Grenzlinie schneidet die $\bar{M}_a$ -Gerade bei einem bestimmten Bewehrungsgrad im Punkt G. Die Interaktionsdiagramme können als weitere Kurvenschar den Anstieg der $\bar{M}_R$ -Kurve im Grenzdehnungszustand enthalten. Ist er grösser als der Anstieg der $\bar{M}_a$ -Geraden, so hat man es mit einem Spannungsfall 2. Ordnung zu tun (Bild 6). Andernfalls kann z.B. der Bewehrungsgrad weiter abgemindert werden, bis die $\bar{M}_R$ -Linie die $\bar{M}_a$ -Gerade tangiert. Je kleiner man die Grenzdehnungen festsetzt, desto seltener tritt der Instabilitätsfall (Bild 7) auf.

2.2 Die Bemessung bei Vereinfachung der Verformungsberechnung

Besonders einfach wird das Verfahren, wenn man die Form des Krümmungsverlaufes in Stablängsrichtung vorgeben kann, da man in diesem Fall die $\bar{M}_a$ -Gerade ohne Biegelinienberechnung erhält [2].

Eine gute Näherung erreicht man, wenn man den Krümmungsverlauf infolge der Biegemomente nach Theorie 1. Ordnung affin zu diesen und den Krümmungszuwachs infolge der Stabverformungen parabelförmig verteilt annimmt [1,3]. Für das im Bild 8 dargestellte Beispiel erhält man die Grössen C_1 und C_2 in (2) zu:

$$C_1 = 5/48 \quad C_2 = (2\bar{K}_1^1 - \bar{K}_2^1)/48$$

3. EINE NÄHERUNGSWEISE ERFASSUNG DER KRIECHEINFLUESSE

Der Traglastabfall infolge Kriechen wächst mit der Stabschlankheit und mit abnehmender Lastexzentrizität und/oder Bewehrung. Ausser in Extremfällen erreicht man, beim üblichen Verhältnis der Gebrauchsspannungen (unter Dauerlast) zu den Grenzspannungen, mit folgenden Vereinfachungen brauchbare Ergebnisse:

Während des Kriechvorganges werden die kriecheerzeugenden Spannungen zeitlich konstant angenommen, und die Auswirkungen der Nulllinienverschiebung auf die Kriechumlagerung bleibt unberücksichtigt. Die Kriechdehnungen ϵ_ϕ (Bild 9) und damit die Langzeit-Betonanteile an den reaktiven Schnittlasten ergeben sich dadurch zu:

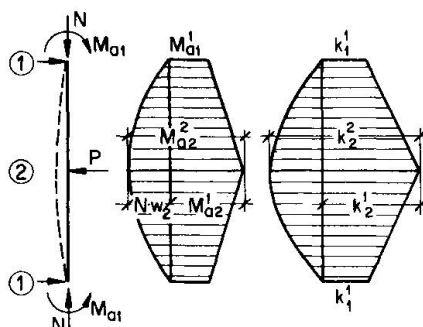


Bild 8

$$\varepsilon_{\phi} = \varepsilon_{1L} \cdot \frac{\phi}{1+\phi} \quad t_{N_c} = \bar{N}_c \cdot \frac{1}{1+\phi} \quad t_{\bar{M}_c} = \bar{M}_c \cdot \frac{1}{1+\phi} \quad (3)$$

Diagramme entsprechend Abschnitt 1.1 (für lineares Verformungsverhalten des Betons), in denen die Kurzzeit-Betonanteile nach (3) mittels projektiver Leitern um den Faktor $1/(1+\phi)$ reduziert werden, ermöglichen die Darstellung von Langzeit-M-N-K-Linien (Bild 10, Linie a). Bei der Ermittlung der abschliessenden Kurzzeit-M-N-K-Linie b werden die Werte ε_1 und $\bar{K}$ in den oberen Kurvenscharen des Bildes 1 (Betonanteile) um die für den Schnittpunkt L (Bild 10) geltenden Grössen ε_{ϕ} und α (Bild 9) verringert. Dadurch wird die Spannungsumlagerung vom Beton auf die Bewehrung näherungsweise erfasst.

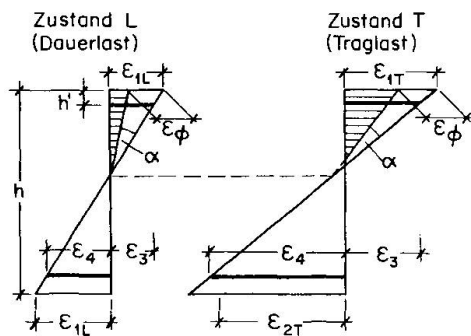


Bild 9

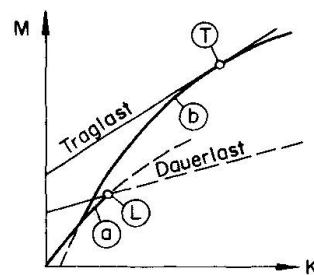


Bild 10

Wenn man an Stelle von ϕ in (3) die Grösse $\rho \cdot \phi$ einführt, kann man die Genauigkeit steigern. ρ berücksichtigt die zeitliche Änderung der kriecherzeugenden Betonspannungen in Abhängigkeit von der Lastexzentrizität, dem Bewehrungsgrad, der Stabschlankheit und der Grösse der Dauerlast.

Bezeichnungen

Der Querstrich über den Bezeichnungen bedeutet, dass es sich um eine dimensionslose Grösse handelt. Der Kopfzeiger 1 (bzw. 2) bedeutet Theorie 1. (bzw. 2.) Ordnung.

M_a	aktives (äusseres) Moment
M_r	reaktives (inneres) Moment $\bar{M}_r = M_r / (\beta_c b h^2)$
N_a	aktive (äussere) Normalkraft
N_r	reaktive (innere) Normalkraft $\bar{N}_r = N_r / (\beta_c b h)$
M_c	Betonanteil am reaktiven Biegemoment
N_c	Betonanteil an der reaktiven Normalkraft
M_s	Stahlanteil am reaktiven Biegemoment
N_s	Stahlanteil an der reaktiven Normalkraft
β_c	rechnungsmässige Prismenfestigkeit des Betons
β_{300}	Bezugsgrösse: rechnermässige Prismenfestigkeit eines Betons, dessen mittlere 28 Tage Würfelfestigkeit 300 kp/cm ² beträgt ($\beta_{300} = 225 \text{ kp/cm}^2$)
b	Querschnittsbreite
h	Querschnittshöhe
h'	Randabstand der Bewehrung
μ	Bewehrungsgrad $\bar{\mu} = \mu \cdot \frac{\beta_{300}}{\beta_c}$

ϵ_1	gesamte Dehnung am Druckrand	
ϵ_2	gesamte Dehnung am Zugrand	
ϵ_3	Dehnung der Druckbewehrung	
ϵ_4	Dehnung der Zugbewehrung	
ϵ_ϕ	Kriechstauchung am Druckrand	
A_s	Querschnittsfläche der Zugbewehrung	$A_s = \mu \cdot A_c$
A'_s	Querschnittsfläche der Druckbewehrung	$A'_s = \mu' \cdot A_c$
A_c	Betonquerschnittsfläche	
K	Krümmung $\bar{K} = K \cdot h$	
ℓ	Stablänge $\bar{\ell} = \ell / h$	
w	Stabausbiegungen $\bar{w} = w / h$	
ϕ	Kriechzahl	

Literaturverzeichnis

- [1] Kordina K., Quast U.
Bemessung von schlanken Bauteilen - Knicksicherheitsnachweis. Betonkalender 1974 (1. Teil).
- [2] Kupfer H., Bemessungsverfahren für knickgefährdete Stahlbetonstützen (unveröffentlichte Arbeit), 1965.
- [3] Aas-Jakobsen A., "Rapport préliminaire à la session plénière de Lausanne - 1968".

ZUSAMMENFASSUNG

Das komplexe Problem der Bemessung beliebig belasteter Stahlbetondruckstäbe lässt sich graphisch anschaulich darstellen, indem man das Trag- und Verformungsverhalten des gesamten Stabes auf eine Betrachtung des Momenten-Normalkraft-Krümmungs-Zusammenhanges im "massgebenden Querschnitt" reduziert. Es werden Diagramme zur Ermittlung der M-N-K-Linien beschrieben, die auch die näherungsweise Berücksichtigung des Betonkriechens gestatten.

SUMMARY

The rather difficult design of arbitrarily loaded reinforced concrete compression members can be done graphically if the load carrying capacity and the deformation behavior of the compression member can be represented by the moment-load-curvature-behavior of a specified cross-section. Diagrams for the computation of the M-N-K-relations are given. An approximative consideration of the concrete creep is possible.

RESUME

Le problème complexe du dimensionnement des pièces comprimées en béton armé sous l'effet d'une charge quelconque peut être traité graphiquement de façon claire en remplaçant le comportement charge-déformation de l'ensemble de la colonne par l'étude du rapport moment de flexion (M) - effort normal (N) - courbure (K) dans la "section déterminante". On présente, pour la construction des courbures M-N-K, des diagrammes qui permettent également de tenir compte approximativement du fluage du béton.