



UNIVERSITÄTS-
BIBLIOTHEK
PADERBORN

Die Statik im Stahlbetonbau

Beyer, Kurt

Berlin [u.a.], 1956

Elastisch drehbare Stützen mit frei drehbaren oder eingespannten Enden

[urn:nbn:de:hbz:466:1-74292](https://nbn-resolving.org/urn:nbn:de:hbz:466:1-74292)

5. Die durchlaufenden Bogenträger auf elastisch drehbaren Stützen mit frei drehbaren oder eingespannten Enden lassen sich nach einheitlichen Regeln untersuchen, wenn die Längskräfte im Bogenscheitel als überzählige Größen

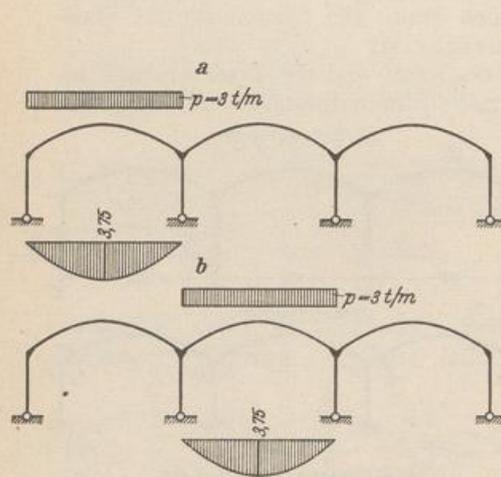


Abb. 552.

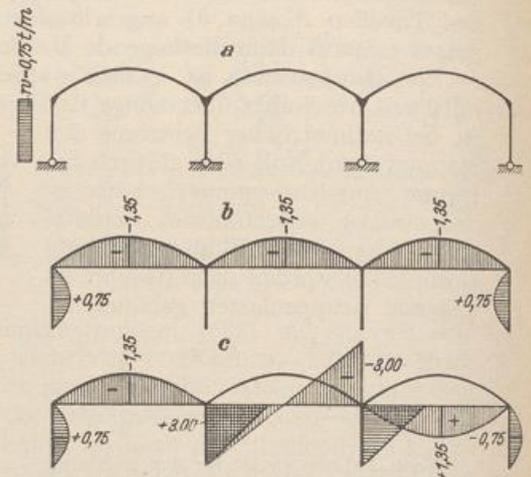
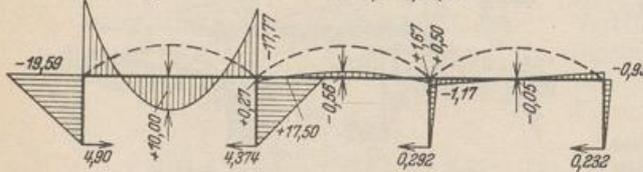


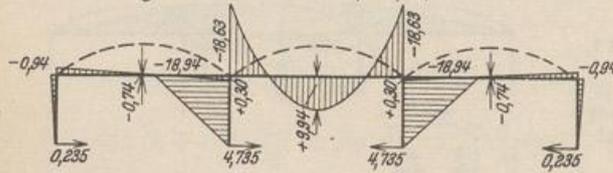
Abb. 553.

einer zweiten Eliminationsstufe bestimmt werden, so daß die statisch unbestimmten Stützenmomente des Trägers zunächst in einem durchlaufenden Balkenträger erscheinen und nach Abschn. 47 für die vorgeschriebene Belastung und die äußeren

Belastung des linken Feldes mit $p=3,0 \text{ t/m}$



Belastung des Mittelfeldes mit $p=3,0 \text{ t/m}$



Belastung durch Wind auf den linken Pfosten $w=0,755 \text{ t/m}$

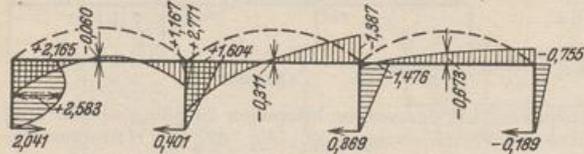
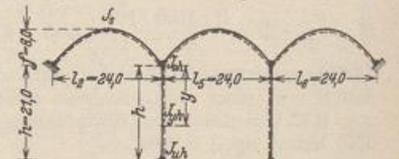


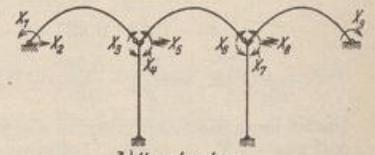
Abb. 554.

Kräfte $-X_3 = 1$ usw. aus dreigliedrigen Bedingungsbedingungen hervorgehen. In jedem Falle entsteht dann die folgende Rechenvorschrift:

Die geometrischen und elastischen Eigenschaften des Stabnetzes (Abb. 555) werden möglichst einfach gewählt, um



a) Abmessungen



b) Hauptsystem

Abb. 555.

übersichtlich zu rechnen. Die Mittellinie des Trägers wird daher als Parabel angenommen, für die Querschnitte gilt $J_s/J \cos \alpha = 1$. Die Querschnitte des Zwischenpfeilers mit J_{vh} sollen mit $n = J_{oh} : J_{uh}$ die Funktion $J_{oh}/J_{vh} = 1 - (1 - n) y^2/h^2$ erfüllen. Die waagerechte Verschiebung ϵ_{11} und die Verdrehung ϵ_{21} des Stützenkopfes durch eine waagerechte Kraft l ist daher im statisch bestimmten Haupt-

system nach Abschn. 18

$$\epsilon_{11} = \int y^2 \frac{J_c}{J} dy = \frac{h^2 h'}{15} (2 + 3n), \quad \epsilon_{21} = \int y \frac{J_c}{J} ds = \frac{h h'}{4} (1 + n).$$

Ein Kräftepaar 1 am Stützkopf führt zur Verdrehung

$$\epsilon_{22} = \int \frac{J_c}{J} dy = \frac{h'}{3} (2 + n), \quad h' = h \frac{J_s}{J_{oh}}$$

Das Tragwerk zählt neun statisch unbestimmte Schnittkräfte, von denen die Längskräfte X_2, X_5, X_8 im Scheitel der Bogenträger in einer zweiten Stufe berechnet werden, so daß die erste nur die Einspannungsmomente eines sechsfach statisch unbestimmten Balkenträgers als überzählige Größen enthält. Sie werden durch $X_1^{(6)} = Y_1 \dots X_6^{(6)} = Y_6$ bezeichnet und für die vorgeschriebenen Belastungen $P, -X_2 = 1$ aus dem folgenden Ansatz berechnet:

Die $6 EJ_s/l'$ -fachen Beträge der Verschiebungen sind

$$\delta'_{11} = 2, \quad \delta'_{12} = 1, \quad \delta'_{22} = 2 + \frac{6}{l} \epsilon_{22},$$

$$\delta'_{23} = -\frac{6}{l} \epsilon_{22}.$$

Mit $l = l' = 24,0 \text{ m}, h = 21,0 \text{ m},$

$$J_s = 0,018 \text{ m}^4, \quad J_{oh} = 0,0833 \text{ m}^4,$$

$$J_{wh} = 0,667 \text{ m}^4,$$

$$n = 0,0833/0,667 = 0,125, \quad h' = 4,54 \text{ m}$$

nach Abb. 555 ist

$$\epsilon_{11} = 317,0, \quad \epsilon_{12} = 26,8, \quad \epsilon_{22} = 3,21,$$

$$\delta'_{22} = 2,8025, \quad \delta'_{23} = -0,8025.$$

Bedingungsgleichungen der ersten Stufe:

	Y_1	Y_2	Y_3	Y_4	Y_5	Y_6
1	2	1				
3	1	2,8025	-0,8025			
4		-0,8025	2,8025	1		
6			1	2,8025	-0,8025	
7				-0,8025	2,8025	1
9					1	2

Konjugierte Matrix nach Abschnitt 29:

$$\begin{matrix} & -\kappa_{21} & -\kappa_{32} & -\kappa_{43} & -\kappa_{54} & -\kappa_{65} \\ \rightarrow & -0,394501 & +0,333525 & -0,396385 & +0,348534 & -0,500000 & \rightarrow \end{matrix}$$

1	+0,622859	-0,245718	-0,081953	+0,032485	+0,011322	-0,005661	
3	-0,245718	+0,491437	+0,163907	-0,064970	-0,022644	+0,011322	-0,500000 = - κ_{12}
4	-0,081953	+0,163907	+0,470274	-0,186410	-0,064970	+0,032485	+0,348534 = - κ_{24}
6	+0,032485	-0,064970	-0,186410	+0,470274	+0,163907	-0,081953	-0,396385 = - κ_{34}
7	+0,011322	-0,022644	-0,064970	+0,163907	+0,491437	-0,245718	+0,333525 = - κ_{45}
9	-0,005661	+0,011322	+0,032485	-0,081953	-0,245718	+0,622859	-0,394501 = - κ_{56}
	1	3	4	6	7	9	