

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 13/14 (1889)
Heft: 19

Inhaltsverzeichnis

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. 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. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

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. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

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. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

Download PDF: 21.02.2026

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

INHALT: Die Tragfähigkeit strebenloser Fachwerkpfiler. Von Prof. W. Ritter. — Die Beförderung schwerer Personenzüge auf der Gebirgsbahn. — Zum Wettbewerb über das Postgebäude in Genf. —

Miscellanea: Strassenbahn mit Dampfbetrieb in den Aussengemeinden Zürichs. — Concurrenz: Volkstheater in Essen. — Vereinsnachrichten. Stellenvermittlung.

Die Tragfähigkeit strebenloser Fachwerkpfiler.

Von Prof. W. Ritter.

Von Seiten eines im Brückenbau viel beschäftigten Ingenieurs wurde mir vor einiger Zeit die Frage vorgelegt, wie die Tragfähigkeit eines eisernen Pfeilers bestimmt werden könnte, bei welchem die schiefen Streben fehlen. Da die Frage allgemeineres Interesse bietet, möge deren Beantwortung hier veröffentlicht werden.

Meistens setzt man eiserne Fachwerkpfiler aus vier Pfosten, Querstäben und Diagonalen zusammen. Die Tragfähigkeit für lothrechte Belastungen bestimmt man dann nach der Querschnittsfläche des Pfosten, wobei, wenn die Querstäbe weit von einander abstehen, auch die Knickgefahr der Pfosten zu berücksichtigen ist.

Lässt man jedoch die Diagonalen weg, so ist diese Berechnungsart nicht mehr zulässig, weil sich der Pfeiler jetzt wegen mangelnder Steifigkeit leicht seitlich ausbiegt. Die vier Pfosten könnten sogar zusammen nicht mehr als vier einzelne Pfosten tragen, wenn nicht durch die starre Vernietung der Querstäbe die Gefahr einer Ausbiegung vermieden würde.

Die Lösung der Aufgabe muss auf demselben Wege gesucht werden, auf dem man die Knickfestigkeit langer

Druckstäbe berechnet: Man nimmt an, es sei eine kleine seitliche Ausbiegung eingetreten und stellt für diesen Fall unter Berücksichtigung der elastischen Formänderungen die Gleichgewichtsbedingungen der auftretenden Kräfte auf.

Nebenstehende Figur 1 zeigt, in welcher Weise sich bei dieser seitlichen Ausbiegung die einzelnen Stäbe krümmen. Die Querstäbe verbiegen sich sämmtlich S-förmig; es geht daraus hervor, dass sie unter dem Einflusse von Kräften stehen, die je in der Mitte des Stabes angreifen; und zwar müssen diese Kräfte lothrecht laufen, weil wagrechte Kräfte (symmetrische Construction vorausgesetzt) nicht vorkommen können.

Betrachten wir nun einen einzelnen Pfosten, zum Beispiel den rechtsseitigen, so ergeben sich als angreifende Kräfte die gegebene Last P und die noch unbekannten Kräfte Q_1, Q_2, \dots . Setzt man P der Reihe nach mit den Kräften Q zusammen, so bekommt man die angreifenden Kräfte für die einzelnen Glieder des Pfostens; diese Kräfte nehmen nach unten langsam zu und verschieben sich etwas nach links. In der Folge dürfen wir uns die Annahme gestatten, dass die Querstäbe in unendlich kleinen Abständen auf einander folgen; dann liegen diese Kräfte auf einer stetigen (in der Figur 2 punktierten) Curve.

Wir wählen jetzt A als Anfangspunkt eines Koordinatensystems und nennen die Coordinaten eines beliebigen Punktes des Pfostens x und y . Ferner denken wir uns die Kräfte Q je über die anstossende Strecke des Pfostens vertheilt und nennen die auf die Längeneinheit treffende Kraft q . (Im Allgemeinen ist hiebei q von oben nach unten veränderlich.)

Für den Punkt x, y ergibt sich dann die Grösse der angreifenden Kraft

$$P_x = P + \int_x^h q \cdot dx,$$

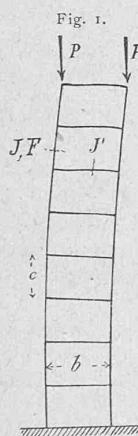


Fig. 1.

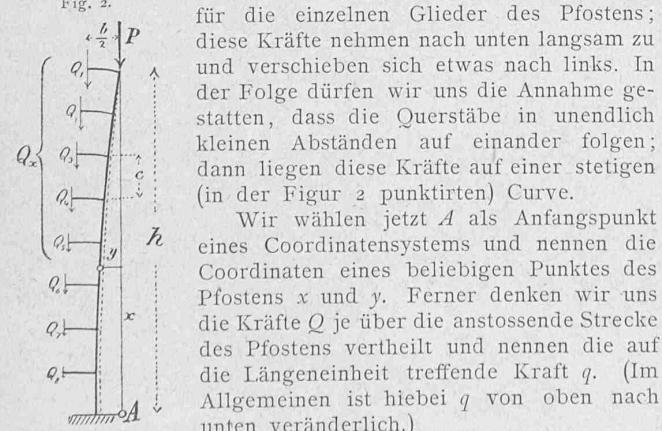


Fig. 2.

oder wenn man zur Abkürzung

$$\int_x^h q \cdot Vx = Q_x \quad (1)$$

setzt, $P_x = P + Q_x$.

Nennt man die Querschnittsfläche des Pfostens F und den Elastizitätsmodul des Materials E , so verkürzt sich ein Element des Pfostens von der Länge dx um die Strecke

$$de = \frac{P_x \cdot dx}{F \cdot E}.$$

Daraus ergibt sich die Senkung, welche der Punkt xy erfährt,

$$e = \int_0^x \frac{P_x \cdot dx}{F \cdot E} = \int_0^x \frac{(P + Q_x) dx}{F \cdot E}.$$

Für den linksseitigen Pfosten erhält man auf gleiche Weise $P_x = P - Q_x$, weil für diesen die Kräfte q in entgegengesetzter Richtung wirken. Der entsprechende Punkt des linken Pfostens senkt sich also etwas weniger als derjenige des rechten. Berechnet man nun e für den linken Pfosten und zieht die beiden Senkungen von einander ab, so bekommt man den Höhenunterschied zweier entsprechender Punkte

$$\Delta e = 2 \int_0^x \frac{Q_x dx}{F \cdot E}. \quad (2)$$

Berechnet man zweitens das Biegemoment der angreifenden Kräfte für den Punkt xy , so bekommt man

$$M = P \cdot y - Q_x \cdot \frac{1}{2} b. \quad (3)$$

Der Hebelarm der Kräfte Q darf hierbei constant gleich $\frac{1}{2} b$ gesetzt werden, da die Ausbiegung des Pfostens gegenüber der Breite b verschwindend klein angesehen wird.

Nennt man das Trägheitsmoment des Pfostenquerschnitts I , so lautet die Gleichung der elastischen Linie des Pfostens

$$EI \frac{d^2y}{dx^2} = -M. \quad (4)$$

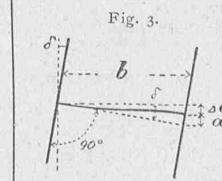
Ferner ergibt sich die Richtungsänderung des Pfostens im Punkte xy

$$\delta = -\frac{dy}{dx}. \quad (5)$$

Betrachten wir jetzt drittens noch einen Querstab und suchen wir die Strecke a , um welche die Tangenten in den beiden Endpunkten verschoben werden, wenn in der Mitte die Querkraft qc wirkt.

Im Abstande z vom linken Endpunkt hat der Stab das Moment $M = qc (\frac{1}{2}b - z)$ auszuhalten. Ein Element des Stabes von der Länge dz verdreht sich somit, wenn I' das Trägheitsmoment des Querschnittes bedeutet, um den Winkel $d\delta = \frac{M \cdot dz}{E \cdot I'}$. Multipliziert man diesen Werth mit $b - z$, so erhält man die Strecke, um welche sich der rechte Endpunkt infolge dessen hebt. Durch Summirung dieser Strecken findet man a . Die Verschiebung der beiden Endtangenten beträgt also

$$a = \int_0^b (b - z) d\delta = \frac{q b^3 c}{12 E I'}. \quad (6)$$



Der Höhenunterschied Δe zweier entsprechender Pfostenpunkte, die Richtungsänderung δ des Pfostens und die Verschiebung a der Endtangenten eines Querstabes müssen nun miteinander übereinstimmen; und zwar ergibt sich an der Hand nebenstehender Figur 3 für jeden Querstab die Beziehung

$$\Delta e + a = b \delta. \quad (7)$$