

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 79/80 (1922)
Heft: 6

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: 23.02.2026

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

INHALT: Durchbiegungen und Spannungen in Gewölbe-Staumauern. — Heizwagen mit Elektroden-Kessel für 15000 Volt der Schweizer Bundesbahnen. — Finnlands Wasserkräfte. — Das farbige Zürich. — Die projektierten Kraftwerke am Hinterrhein. — Prof. Dr. Theodor Vetter. — Miscellanea: Das neue Dampfkraftwerk Gennelviers bei Paris. Schweizerischer Techniker-Verband. Ausfuhr elektrischer Energie. Umbau

des Themse-Tunnels der City- und South London Railway. Eine freie Akademie des Städtebaus. R. H. Mantel. — Nekrologie: E. La Roche. — Konkurrenz: Verwaltungsgebäude für die städtischen Betriebe in Lausanne. Primar- und Sekundarschulhaus Wetzikon. Neues Kantonschul-Gebäude Winterthur. — Internationales Preisausschreiben für einen Flugzeug-Höhenmesser. — Literatur. — Stellenvermittlung.

Band 80. Nachdruck von Text oder Abbildungen ist nur mit Zustimmung der Redaktion und nur mit genauer Quellenangabe gestattet. **Nr. 6.**

Durchbiegungen und Spannungen in Gewölbe-Staumauern.

Von Dr. Ing. F. A. Noetzli, San Francisco.¹⁾

Die statische Berechnung von Gewölbe-Staumauern unter Berücksichtigung von elastischen Formänderungen des Mauerwerks ist ein Problem, dessen korrekte Lösung ausser in einigen speziellen Fällen dem Statiker ganz besondere Schwierigkeiten bietet.

Die Berechnung der horizontalen Gewölbe-Elemente, in die gewöhnlich eine solche Mauer zum Zwecke der statischen Untersuchung eingeteilt gedacht wird, bietet schon an und für sich gewisse Schwierigkeiten, indem in verschiedenen Höhen derselben Mauer meist verschieden grosse Spannweiten, Krümmungsradien und Gewölbestärken vorkommen, und da zudem die Belastung dieser Elementar-Gewölbe entsprechend der Tiefe unter der Wasseroberfläche sich ändert. Die Verhältnisse werden noch dadurch ganz ausserordentlich kompliziert, dass die untersten Gewölbe-teile infolge ihres Zusammenhangs mit der Felsfundation und durch das Gewicht der über ihnen liegenden Mauer-massen in der freien Gewölbewirkung gehemmt und zum Teil ganz gehindert sind. Dazu kommen die Ungewissheiten in bezug auf den Elastizitätsmodul des oft viele Meter dicken Mauer-körpers, ferner unsere vorläufig noch recht be-schränkte Kenntnis in Bezug auf Bereich und Verlauf der Temperatur-Schwankungen im Innern der Mauer, Schwin-den des Betons beim Abbinden, Schwellen unter dem Einfluss des die Mauerporen füllenden Wassers u. a. m.

Diese Darlegungen zeigen zur Genüge, dass eine theoretisch exakte Lösung des Problems der Gewölbe-Mauern kaum je möglich sein wird, ganz besonders nicht im Falle unregelmässigen Längenprofils der Mauer, was in der Praxis sehr oft vorkommt.

Verschiedene Methoden zur näherungsweisen Be-rechnung von Bogenmauern sind bisher bekannt geworden, wobei die den wirklichen Verhältnissen wohl am nächsten kommende darin besteht, dass man sich die Mauer einge-teilt denkt das eine Mal in eine Reihe von übereinander liegenden horizontalen Elementar-Gewölben, und das andere Mal in eine Serie von radial aus dem Mauerkörper herausgeschnittenen vertikalen Kragträgern²⁾. Der Wasserdruck wird dann auf beide Systeme derart verteilt, dass die horizontalen Gewölbe unter ihrem Anteil der Last in jedem Punkte sich genau gleich viel durchbiegen wie die entsprechenden vertikalen Kragträger in den gleichen Punkten.

Die meisten bisher gebauten Gewölbe-Staumauern sind jedoch berechnet worden unter der einfachen An-nahme, dass die Stabilität der Mauer vollständig gesichert sei, falls jedes horizontale Elementar-Gewölbe dem vollen darauf wirkenden Wasserdruck mit einem genügenden Sicherheitsgrad widerstehen könne. Die in den Gewölben infolge Schwinden des Betons, Temperaturänderung usw. auftretenden Nebenspannungen wurden dabei ganz ausser Acht gelassen, und die unfehlbar in allen diesen Mauern auftretenden Risse wurden als unvermeidliches Uebel in Kauf genommen.

¹⁾ Für diejenigen unserer Leser, denen der Autor unbekannt ist, sei erwähnt, dass er von 1906 bis 1911 an der E. T. H. studiert, an dieser im S. S. 1915 Prof. F. Bæschlin vertreten hat, und dass er seither als Bauingenieur in Nordamerika erfolgreich tätig ist. Für seine Arbeiten auf dem Gebiete der Gewölbe-Staumauern hat ihn kürzlich die «American Soc. of Civil Engineers» mit ihrer Goldenen Medaille ausgezeichnet. Red.

²⁾ Dr. Ing. Hugo Ritter, «Die Berechnung von bogenförmigen Staumauern», Karlsruhe 1913.

Besonders die Amerikaner haben bisher fast aus-schliesslich diese Berechnungsart angewandt, und dem kühnen Pioniergeist der Ingenieure des Westens sind manche derartige Bauten zu verdanken, die praktisch sich ausnahmslos glänzend bewährt haben, obschon nach den Grundsätzen moderner Theorie die statischen Verhältnisse dieser Mauern teilweise als geradezu trostlos erscheinen. Allein noch keine einzige Bogen-Staumauer ist je eingestürzt, und diese Tatsache vermag ganz zweifellos viele Bedenken theoretischer Art wenigstens zum Teil zu beschwichtigen. Es ist aber gerade deshalb, weil Theorie und Praxis sich anscheinend so sehr widersprechen, doppelt wünschenswert, dass für alle diese Mauern genaue Spannungs-, Temperatur- und Durchbiegungsmessungen gemacht werden, um den wirklichen Grad ihrer Standsicherheit besser erkennen zu lassen.

Näherungsmethode zur Berechnung der Spannungen in Gewölbe-Staumauern auf Grund gemessener Durchbiegungen.

Die oben angeführten Gründe betreffs Ungewissheit in den einer Berechnung zu Grunde zu legenden An-nahmen lassen es zum vornherein als sehr zweifelhaft erscheinen, ob genaue Gewölbe-Formeln, wie sie z. B. zur Berechnung von Bogenbrücken mit Erfolg angewendet werden, im Falle von Gewölbemauern auch zu entsprechend genauen Ergebnissen führen würden. Aus diesem Grunde mag es zweckmässig sein, wenigstens für ein Uebergang-Stadium, der Einfachheit halber Näherungsmethoden an-zuwenden, und darnach zu trachten, aus Messungen und Experimenten mit der Zeit genauere Koeffizienten für die Formeln zu erhalten.

$$D = \frac{3}{16} \frac{l}{f} \Delta l \quad (1)$$

wobei D die Durchbiegung des Gewölbes im Scheitelpunkt, l die Länge der Gewölbe-Axe, f die Pfeilhöhe der Gewölbe-Axe und Δl die Änderung der

Länge der Bogenaxe infolge radialer Belastung des Bogens, Temperaturschwankungen, Schwinden usw., bedeuten.

Anderseits ist der durch eine Änderung der Länge eines eingespannten Bogens von konstantem Trägheitsmoment erzeugte Horizontalschub²⁾

$$H_e = k \frac{E d^3}{f^2 l} \Delta l \quad (2)$$

Hierin bezeichnet H_e den im Schwerpunkt des Bogens wirkenden „Deformations“-Schub, d die Dicke des Gewölbes, E den Elastizitätsmodul und k eine Konstante, die auf Grund der bekannten fundamentalen Gleichungen der elas-tischen Formänderungen eines Gewölbes von der Breite $= 1$ berechnet wurde. Die Konstante k ist dabei aus den Kurven der Abbildung 1 für die verschiedenen in der Praxis vorkommenden Verhältnisse $d:f$ und Öffnungs-Winkel α des Bogens, zu entnehmen.

¹⁾ F. A. Noetzli, «Gravity and Arch Action in Curved Dams», Transactions Am. Soc. C. E. Band 84, Seite 1.

²⁾ F. A. Noetzli, «The Relation between Deflections and Stresses in Arch Dams», Proceedings Am. Soc. C. E., Oktober 1921, Seite 261.

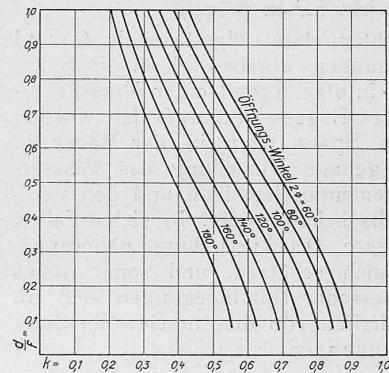


Abb. 1.