

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 97/98 (1931)
Heft: 5

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: Belastungsversuche am Wiesener Viadukt der Rhätischen Bahn. — Ueber den Ausbau der Elektrizitätswerke in Deutschland. — Wettbewerb für eine zweite Aarebrücke in Aarau. — Eidgenössisches Amt für Wasserwirtschaft, 1930. — Zum 1. August. — Mitteilungen: Personen-Seilschwebebahn mit intermittierendem Ringbetrieb. Höchstspannungskabel mit Oelfluss im Innern. Zweistoff-Kühlanlagen.

Die Aufteilung leerstehender Grosswohnungen. I. Kongress des „Neuen Internationalen Verbandes für Materialprüfungen“ in Zürich, 6. bis 12. September 1931. — Wettbewerbe: Primarschulhaus in Täuffelen. Bebauungsplan für Renens und die angrenzenden Gebiete. — Literatur: Jahrbuch der Deutschen Gesellschaft für Bauingenieurwesen 1930. Eingegangene Werke. — Mitteilungen der Vereine.

Band 98

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. 5

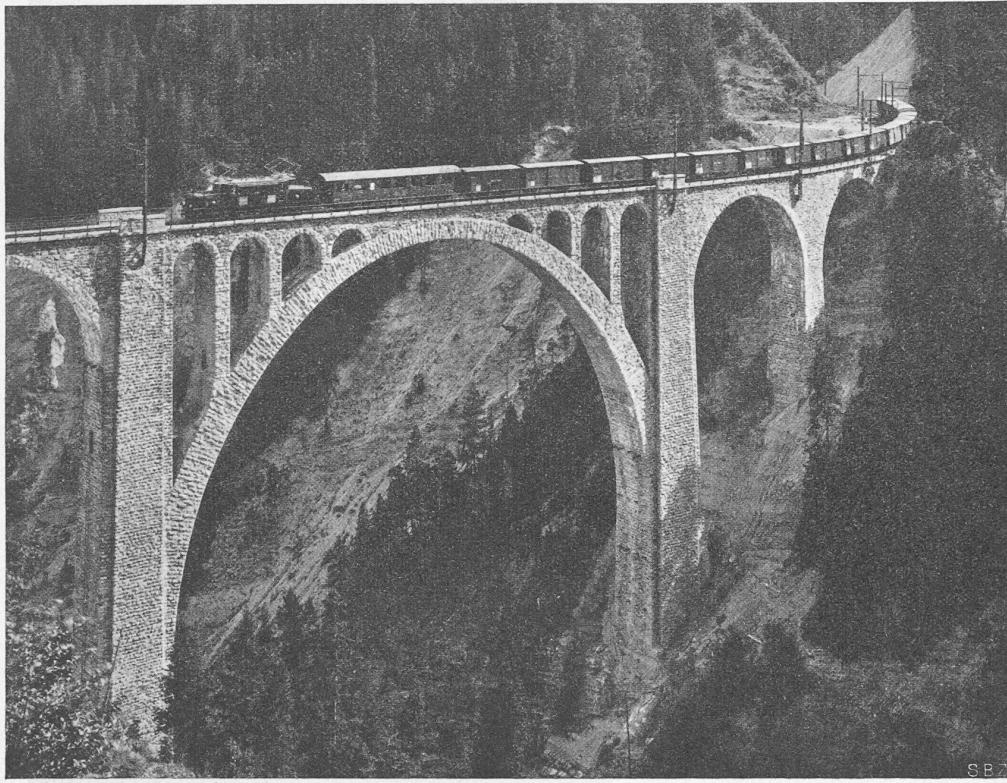


Abb. 1. Der Wiesener Viadukt der Rhät. Bahn über das Landwasser. Ansicht aus Norden.

Belastungsversuche am Wiesener Viadukt der Rhätischen Bahn.

Von Prof. Dr. M. ROŠ, Direktor der E. M. P. A., Zürich.

Die grösste gewölbte Brücke der Rhätischen Bahn, der über die 90 m tiefe Landwasserschlucht 55 m weit gespannte steinerne Hauptbogen des Wiesener Viaduktes zwischen Davos und Filisur (Abb. 1 bis 3) ist unter Leitung des Berichterstatters am 21. November 1929, nach 20-jährigem Betrieb, eingehenden Belastungsversuchen unterworfen worden. Die äusserst gründliche statische Berechnung auf Grund der Elastizitätstheorie, die strenge Kontrolle der Baumaterialien und die sehr sorgfältige bauliche Ausführung¹⁾ bilden eine besonders zuverlässige Grundlage für die Ueberprüfung des elastischen Verhaltens von steinernen Brücken, und namentlich aus diesen Gründen sind die Ergebnisse dieser Belastungsversuche wertvoll. Sie bilden, neben Angaben, die sich auf den Bau, die Ausführung und die Baustoffe beziehen, den Gegenstand des vorliegenden Berichtes.

*

A. BAULICHE ANGABEN, AUSFÜHRUNG, BEANSPRUCHUNG.

Die allgemeine Anordnung des Wiesener Viaduktes mit den lichten Weiten der Gewölbe entspricht einer Skizze von Prof. Dr. F. Hennings. Das Ausführungsprojekt, die statische Berechnung des steinernen Viaduktes und des Holzgerüstes, sowie die örtliche Bauleitung des Wiesener Viaduktes waren Ingenieur Hans Studer, Zürich, damals Sektionsingenieur der Rh. B. anvertraut. Das kühne Gerüst (Abb. 4) war nach dem Projekte von Ing. G. Marasi, Oberingenieur der Bauunternehmung A.-G. Davos-Filisur,

¹⁾ Siehe Band 53, Seiten 319 und 336 von Obering. P. Saluz, und Bd. 54, Seite 3 von Ing. H. Studer (Juni/Juli 1909).

durch den bekannten Gerüstbauer R. Coray, damals noch in Trins, jetzt in Chur, erstellt.

Die 1906/1907 erstellten Fundamente des grossen Bogens lagern auf kompakten Felsen aus Muschelkalk. Die Fundamente sind in rauhem Bruchsteinmauerwerk, die Pfeiler und der Aufbau über dem grossen Gewölbe in hauptigem Bruchstein, und zwar in den untern Fundamentpartien in Zementmörtel 1 : 6, im übrigen in Kalkmörtel 1 : 4 erstellt, wozu gewaschener Sand verwendet wurde. Die Sichtflächen des grossen Gewölbes sind aus Schichtstein-Mauerwerk in regelmässiger Einteilung aus Gneis- und Granitfindlingen aus dem Landwassertal, namentlich vom Schmelzboden herstammend. Das Gewölbe besteht aus Betonsteinen von 50 × 25 cm Lagerfläche und 15, 17, 19, 21 und 25 cm Stärke, mit Fugen in erdfeuchtem Zementmörtel ausgestopft.

Die Mauerung des Gewölbes erfolgte bis zu einer Neigung der Gewölbefugen gegen die Horizontale von 35° in voller Stärke, von da ab in drei Ringen. Der erste Ring war so stark bemessen, dass er sich selbst und den zweiten Ring zu tragen vermochte. Bis zum Schluss des ersten Ringes, dessen Stärke zur Gesamtstärke des Gewölbes sich wie 1 : 2,25 verhielt, senkte sich das mit einer zulässigen Spannung von 60 kg/cm², einem Elastizitätsmodul von $E = 100\,000 \text{ kg/cm}^2$ und einer zehnfachen Knicksicherheit für das halbe Gewölbegewicht berechnete und in Tannenzholz im Jahre 1908 erstellte Holzgerüst im Scheitel um 110 mm auf der Oberwasserseite, um 90 mm auf der Unterwasserseite, somit im Mittel um 100 mm, genau der eingeschätzten Gerüstüberhöhung entsprechend. Nach erfolgtem Schluss des ersten Ringes zeigten sich keine weiteren, praktisch wahrnehmbaren Gerüstsenkungen.

Das auf guten Felsen sich stützende steinerne Gewölbe wurde als fest eingespannter Bogen äusserst sorgfältig und eingehend auf Grund der Elastizitätstheorie nach dem von Prof. Dr. W. Ritter entwickelten Verfahren der Culmann'schen Elastizitätsellipse berechnet, wobei die elastische Verformung des ganzen Gewölbes von Fels- zu Felswiderlager berücksichtigt wurde.¹⁾ Der Einfluss der Aufbauten — Gewölbe, Pfeiler, Stirnwände — wurde bei der Berechnung richtigerweise nicht berücksichtigt, da diese für den überwiegenden Einfluss der ständigen Last nur als Auflast (ohne entlastende Wirkung) auf das Hauptgewölbe wirken und der Einfluss der Verkehrslast, die auf das aus dem Hauptbogen und den Aufbauten bestehende, hoch-

¹⁾ Und zwar unter Einbezug der beiden Hauptpfeiler. Dem Projektverfasser war damals nicht bekannt, dass diese Lösung des Problems von Prof. C. Guidi in Turin schon 1904 vorgeschlagen worden war. Es sei in diesem Zusammenhang auf die Korrespondenz in Bd. 87, 1926, S. 10, hingewiesen. Red.