

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 33/34 (1899)
Heft: 4

Artikel: Die Schrägstellung der Trägerwände bei Bogenbrücken
Autor: Probst, Karl
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-21304>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. 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. [Siehe Rechtliche Hinweise.](#)

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. [Voir Informations légales.](#)

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. [See Legal notice.](#)

Download PDF: 14.03.2025

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

INHALT: Die Schrägstellung der Trägerwände bei Bogenbrücken. II. (Schluss.) — Le laboratoire de mécanique de l'Ecole polytechnique fédérale à Zurich, I. — Miscellanea: Lichtelektrische Telegraphie. Die Tiefbauschule des Technikums Burgdorf. Das moderne Haus auf der Pariser Weltausstellung 1900. Mauerwerk in Asphaltmörtel. Umbau der

Zürcher Pferdebahn in eine elektrische Trambahn. — Vereinsnachrichten: Zürcher Ingenieur- und Architekten-Verein. Schweizerischer Ingenieur- und Architekten-Verein: Norm für die Honorierung architektonischer Arbeiten; Cirkular des Central-Komitees. Gesellschaft ehemaliger Studierender: Stellenvermittlung.

Die Schrägstellung der Trägerwände bei Bogenbrücken.

Von Ingenieur *Karl Probst.*

II. (Schluss.)

Hinsichtlich der Trägerstellung sei hier noch eine theoretische Betrachtung angeknüpft. Es kann die Verschiebung eines Punktes des Fachwerkes unter dem Einflusse einer

Da eine Abhandlung über die Noceschluchtbrücke (Fig. 7) bereits veröffentlicht ist, mag hier eine kurze Beschreibung der Adelbodenbrücke (Fig. 8—10) am Platze sein.

Beim Dorfe Frutigen zweigt links der viel begangene Alpenpass über die Gemmi ins Wallis ab, rechts die Strasse

Fig. 5. Höchster Pfeiler der Noceschlucht-Brücke.

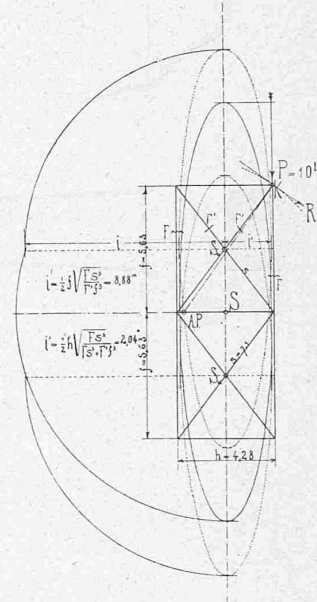
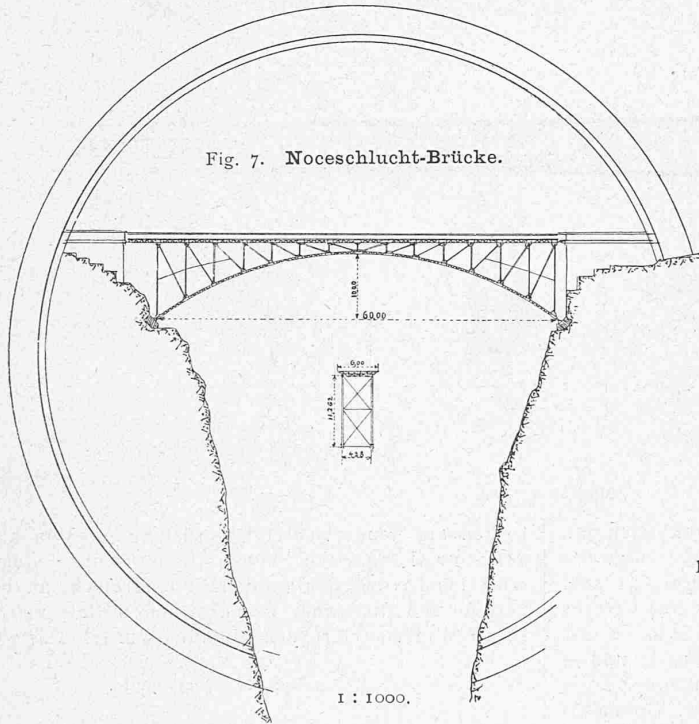
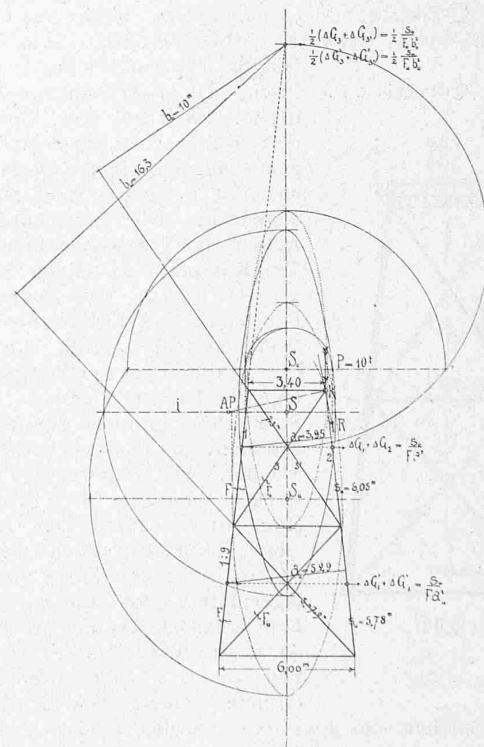


Fig. 6. Höchster Pfeiler der Adelboden-Brücke.



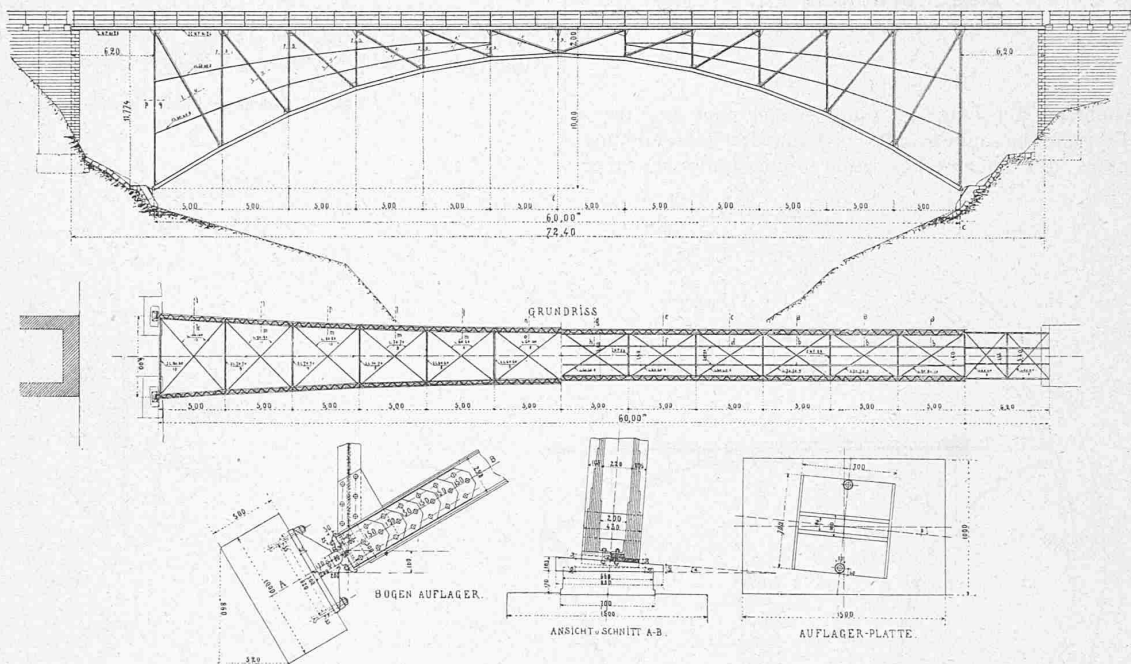
beliebig gerichteten, äusseren Kraft, als eine Drehung um den Antipol dieser Krafrichtung bezüglich der Central-Ellipse des Fachwerkes aufgefasst werden. Diesen Satz auf die Bogenpfeiler der vorliegenden zwei Brücken anwendend, kann man die Richtung und Grösse der elastischen Verschiebung des obern Endpunktes der Gurtung eines solchen Ständers berechnen; die den Pfeiler belastende Kraft kann hierbei eine ganz beliebige Richtung haben. Wählen wir die zunächst den Auflagern stehenden Pfeiler, also die höchsten, so ist die Untersuchung für ein Fachwerk mit parallelen Gurten (Nocebrücke, Fig. 5) und für ein solches mit schiefstehenden Gurten (Adelbodenbrücke, Fig. 6) durchzuführen. — Sei die äussere Kraft z. B. die auf den Knoten K entfallende Totallast (für beide Brücken etwa 10 t), dann ist aus den elastischen Gewichten der Stäbe die Central-Ellipse des ganzen Fachwerkes zu konstruieren und der Antipol dieser Ellipse bez. der gegebenen Krafrichtung zu suchen. (Siehe W. Ritter: Anwendungen der Graph. Statik St. 161). — Die Konstruktion ergibt, dass bei vertikal stehenden Tragwänden (Nocebrücke) die Drehung des Punktes K um den Antipol in der Richtung R erfolgt; diese, bei schrägstehenden Tragwänden (Adelbodenbrücke) dagegen hier fast in den Pfeilergurt hineinfällt. Wäre der Anzug noch etwas grösser gewählt worden, so würde die Verschiebungsrichtung mit dem Ständer zusammen- oder innerhalb derselben fallen. Bezüglich der Wirkung äusserer Kräfte auf Bogenträgerwände spricht daher die Untersuchung zu Gunsten der Schrägstellung.

nach dem Luftkurorte Adelboden. Im Zuge derselben war der im Thal eingeschnittene Engstligenbach durch einen hölzernen Jochsteg überbrückt, welcher den regen Verkehrsverhältnissen nicht mehr genügte; der Staat Bern beschloss daher deren

Neubau. Der guten Bodenbeschaffenheit wegen sowie aus Schönheitsrücksichten wurde einer eisernen Bogenkonstruktion der Vorzug gegeben. Die hölzernen Joche standen auf gemauerten Pfeilern, teilweise auf unterwaschenem Fels; es lag daher nahe, für die neue Brücke die Bogenform zu wählen.

Chappuis & Wolf in Bern und Nidau) zu Gerüstungen überlassen. Während des Baues wurde der (zur Winterzeit schwache) Verkehr über den alten, durch das Tobel führende Weg geleitet. Die Aufstellung der neuen Brücke geschah auf beiden Thalseiten bis zu den hölzernen

Fig. 8. Strassenbrücke über den Engstligenbach auf der Strasse von Frutigen nach Adelboden. Ansicht.

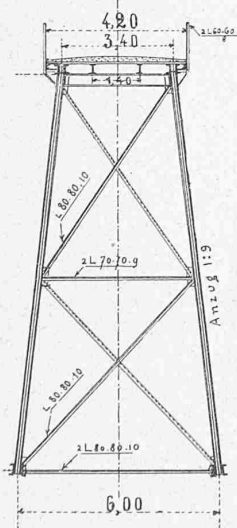


Masstab 1 : 500.

Die Hauptträger der Brücke sind Fachwerkbogen mit zwei Gelenken und horizontalem Obergurt. Die Stützweite beträgt 60 m, der Pfeil 10 m. Ober- und Untergurt sind aus zwei \square -Eisen gebildet, die an ihren oberen und unteren Flanschen durch Netzwerk verbunden sind. Ständer und Diagonalen bestehen aus L und —

Jochen auf neu errichteten Gerüstungen. Von hier ab (also auf eine Länge von etwa 40 m) wurde dagegen freischwebend vorgebaut, indem Fachdreieck an Fachdreieck gereiht und die ganze Konstruktion mittels vier Schrauben an die Widerlager zurückgebunden wurde. Das zwischen die

Fig. 9. Querschnitt C-D.

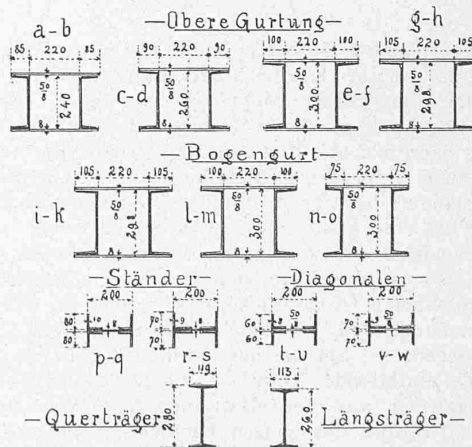


1 : 200.

Inanspruchnahme der Eisenteile wurden gemäss den Vorschriften der „Schweiz. Verordnung betreffend Berechnung eiserner Brücken“ gewählt.

Die Aufstellung erfolgte im Winter 1896/97 unter schwierigen Schneeverhältnissen. Die hölzerne Brücke wurde vom Staate der bauausführenden Firma (Probst,

Fig. 10. Querschnitte.



1 : 30.

Joche an die alte Brücke aufgehängte Gerüst diente lediglich als Arbeitsboden.

Die Belastungsprobe wurde mittels zwei Wagen von je 3 t vorgenommen; hierbei konnte eine Durchbiegung des Scheitels von 2 mm konstatiert werden.