

**Zeitschrift:** Schweizerische Bauzeitung  
**Herausgeber:** Verlags-AG der akademischen technischen Vereine  
**Band:** 115/116 (1940)  
**Heft:** 10

## Inhaltsverzeichnis

### **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:** 05.02.2025

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

INHALT: Die Brückenbauten der neuen Lorrainelinie der SBB in Bern. — Die angewandte Psychologie im Dienste der wirtschaftlichen und sozialen Erneuerung. — Architekt und Arbeitsbeschaffung. — Zweifamilien-Wochenend- und Ferien-Haus im «Sandfelsen» ob Erlenbach, Zürichsee. — Mitteilungen: Das Dieselmotorschiff «Thun» auf dem Thunersee. Teer-

asphaltfillerbeläge im Kanton Graubünden. Arbeitsbeschaffung durch Strassenbau. Komprimierte Holzkohle. Keramische Heizkörper für Zentralheizungen. Pragerstrasse. Die Boulder Talsperre. Ein deutsch-französisches Wörterbuch der Schweissttechnik. — Nekrologe: Simon Simonett. — Literatur. — Mitteilungen der Vereine.

Band 116

Der S. I. A. ist für den Inhalt des redaktionellen Teils seiner Verelnsorgane nicht verantwortlich  
Nachdruck von Text oder Abbildungen ist nur mit Zustimmung der Redaktion und nur mit genauer Quellenangabe gestattet

Nr. 10

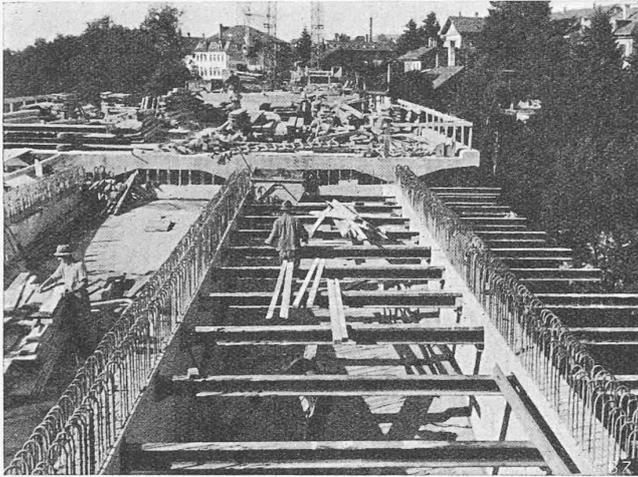


Abb. 33. Herstellung der Längswände über dem mittlern Teil des grossen Gewölbes



Abb. 34. Aeusserer Deckenteil des dreiteiligen Längsbaues über dem mittlern Gewölbeteil

## Die Brückenbauten der neuen Lorrainelinie der SBB in Bern

Von Dr. h. c. AD. BÜHLER, Sektionschef für Brückenbau bei der Generaldirektion der SBB

(Fortsetzung von Seite 100)

### 13. Baulos 4, Grosses Gewölbe (vergl. Abb. 5, S. 85)

Die Tragwerke der Zufahrten zum grossen Gewölbe sind, wie schon erwähnt, dieselben wie in Baulos 2. Die Unsymmetrien sind zwar viel ausgesprochener; die Berechnungen haben aber gezeigt, dass die Biegemomente und Querkräfte der Riegel sich gegenüber symmetrischen Rahmen nicht viel änderten. Die Pfeilmomente dagegen ändern sich erheblich. Im letzten Doppelrahmen 12-13-14 wurde beim Endpfeiler ein Fussgelenk vorgesehen, um die dort sonst eintretende starke Einspannung zu vermeiden. Die Uebergänge vom Gewölbe auf die Uferrahmen erfolgen mittels eingehängter Träger.

Die Bedeutung des Bauloses 4 liegt hauptsächlich im grossen Gewölbe über die Aare. Es übertrifft mit seiner theoretischen Spannweite von 150 m alle schweizerischen Brücken und steht auch mit den bestehenden ausländischen Grossgewölben im gleichen Range<sup>12)</sup>. Mit einer zufälligen Belastung von  $\approx 3 \text{ t/m}^2$  (ohne Stosszuschlag) des 13,35 m breiten Gewölbes gehört der Bau zu den am schwersten belasteten Brücken; das ist auch der tiefere Grund, warum das breite und nur auf Druck arbeitende Gewölbe als Hohlform erstellt werden musste. Gleiche Wirkung hatte auch die Forderung nach genügender Steifigkeit.

Die Ausbildung des Gewölbes ist dem Bau des Schachtelhalms verwandt: die drei Hohlräume sind am Ort der konzentrierten Lastaufnahmen durch kräftige Querschotten unterteilt, die die Biege- und Torsionsfestigkeit erhöhen. Vier Besichtigungstreppen laufen über das Gewölbe hinweg, davon drei innen und eine aussen. Der Scheitel ist 3,2 m, der Kämpfer 5 m stark; die Gewölbeplatten sind 0,55 m im Scheitel und von den Vierteln an gegen die Kämpfer wachsend bis 0,9 m stark. Die Abmessungen entsprechen dem geringsten Kostenaufwand.

Die Aufbauten sind äusserlich genommen den Zufahrtsrahmen ähnlich. Nur sind freie Höhe über dem Gewölbe, Spannweiten und Abmessungen der Balken aufeinander abgestimmt, was ein gutes Aussehen ergibt. Die vierwandige Ausbildung des Gewölbes und seiner Aufbauten steht im Einklang mit derjenigen der Rahmen, ebenso die baulichen Einzelheiten. Die obersten Pfeiler auf dem Gewölbe sind am Kopf und Fuss mit Bleigelenken versehen. Die nächsten, längeren Pfeiler sind Federpfeiler mit Bleigelenken am Kopfende. Der Ueberbau wird durch zwei durchgehende Balken mit je zwei Öffnungen gebildet, deren feste Lager gegen den Gewölbescheitel zu liegen.

Die Scheitelzone wird durch eine Platte gebildet, die durch Längsrippen stetig unterstützt ist; sie bilden mit der Platte einen dreifeldrigen,  $\approx 50 \text{ m}$  breiten Rahmen (Abb. 33 u. 34). Wir hül-

digen der Auffassung Séjourné's, dass ein wichtiges Gewölbe keine direkte Unterlage für die beschotterte Fahrbahn bilden soll, damit bei Beschädigungen irgend welcher Art das Haupttragwerk keinen Schaden nimmt. Die Berechnungen der Rahmen erfolgte für drei verschiedene Höhen der Längsrippen. Diese Rippen liegen in Rinnen, die auf dem Gewölbe ausgespart sind; sie bilden eine Art Gelenk. Die Kanten sind durch Bleieinlagen gegen Absprengungen geschützt. In der Hauptsache bildet das grosse Gewölbe ein Konstruktionsproblem. Wir glauben, es sei ziemlich gut gelöst, sowohl was die Erscheinung, als auch was die baulichen Verhältnisse anbelangt. Die Gewölbeaxe schmiegt sich der Drucklinie aus Eigengewicht gut an und ist als Parabel 12. Ordnung eingerechnet, um eine genügende Anpassung zu erreichen.

Die rechnerische Seite des Entwurfes des grossen Gewölbes bot eine ungeahnte Fülle von Problemen. Zunächst muss man sich vor Augen halten, dass die sogenannte endgültige Berechnung sich auf drei eingehendere Vorberechnungen stützt. Die Bestimmung der Gewölbeform eines so grossen Bogens, die im Einklang mit den Gewichten der Aufbauten stehen muss, ist eine wirklich langwierige Aufgabe, kommt doch die Bestimmung der richtigen Verteilung einer Masse von 20000 t in Betracht. Die Bedingung war, dass unter Berücksichtigung aller Kraftwirkungen an keiner Stelle des Gewölbes wesentliche Zugspannungen auftreten sollten.

Die hohle Gewölbeform ergibt hohe Druckspannungen aus Eigengewicht und kleine Biegungsspannungen aus der zufälligen Last, daneben aber bedeutende Querbiegungen, die Querbewehrungen zur absoluten Notwendigkeit machen. Es liegt daher der merkwürdige Umstand vor, dass das Druckgewölbe zwar keiner Längsbewehrungen, dafür aber guter Querbewehrungen bedarf. Der Schwindspannungen und Unsicherheiten der Berechnungen wegen und aus allgemeinen Sicherheitsgründen muss indessen eine Längsbewehrung doch angeordnet werden. Diese Längsbewehrungen sind für die 1,5 bis 1,7 fache wirkliche Exzentrizität der Drucklinie berechnet. Hierbei ist die Beanspruchung des St. 37 bis zur Streckgrenze angenommen. Es entfallen auf  $1 \text{ m}^3$  Gewölbebeton rund 108 kg St. 37.

Wir möchten an dieser Stelle weitere Einzelheiten übergehen und nur noch darauf hinweisen, dass bei dem Studium von Gewölbehohlformen einem bewusst wird, dass noch vieles geprüft und entwickelt werden muss, bis man mit Sicherheit allergrösste derartige Bauten von, sagen wir 300 m Spannweite und mehr, sicher beherrschen kann. In erster Linie bedarf die Berechnung solcher gekrümmter Hohlformen einer auf Grund von Versuchen

<sup>12)</sup> Vgl. die Uebersicht in «SBZ» Band 103, S. 272\*/278\* (1934).