

**Zeitschrift:** Schweizerische Bauzeitung  
**Herausgeber:** Verlags-AG der akademischen technischen Vereine  
**Band:** 103/104 (1934)  
**Heft:** 23

**Artikel:** Internat. Vereinigung für Brückenbau und Hochbau  
**Autor:** P.S.  
**DOI:** <https://doi.org/10.5169/seals-83226>

#### 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>**

## CHARAKTERBILD DER PARISER „CITÉ UNIVERSITAIRE“; SCHLIMMSTE „ARCHITEKTUR - MUSTERKARTE“, WIE



Abb. 1. „Fondation Deutsch de la Meurthe“, der Kern der Cité.

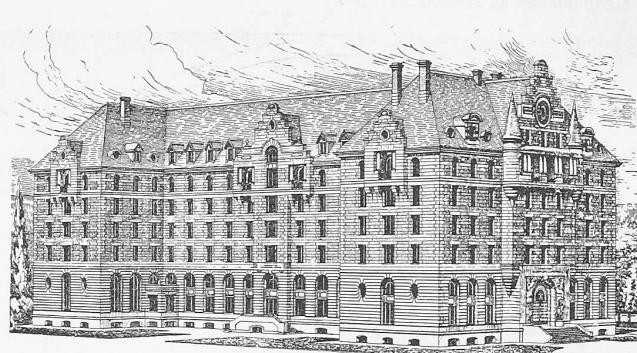


Abb. 2. Das Haus Belgien, nicht nur auf dem Papier, sondern wirklich so ausgeführt:

wie sie will. Es handelt sich aber nicht darum, sondern um die Veranstaltung eines regelrechten *Submissions-Wettbewerbes*, wie ihn die Generaldirektion der S. B. B. anlässlich einer Konferenz mit Vertretern des C. C. und der Sektion Bern des S. I. A. einerseits und den bernischen Baudirektoren W. Bösiger und H. Lindt anderseits (am 6. Okt. 1932) zugesichert hat.<sup>1)</sup> Es hiess damals, wegen der Dringlichkeit des Baubeginnes (Herbst 1933) könnte ein Projekt-Wettbewerb (für den die Vertreter des S. I. A. sich eingesetzt hatten) nicht mehr veranstaltet werden, wohl aber ein „*Submissions-Wettbewerb*“, der nach eigener Erfahrung der S. B. B. keinen wesentlichen Zeitverlust bedinge und schon gute Erfolge gezeigt habe.

Seither sind anderthalb Jahre verstrichen. Infolge der Finanzkrise der S. B. B. ist auch auf den Herbst 1934 an einen Baubeginn wohl nicht zu denken, d. h. die Bauausführung muss, und kann auch (laut Art. 3 der Vereinbarung zwischen S. B. B. und Stadt Bern vom 15. Juli 1932), verschoben werden. Es wäre also sogar für einen „*Projekt-Wettbewerb*“ nunmehr die nötige Zeit vorhanden. Umso mehr darf erwartet werden, dass s. Z. andere Lösungen nicht nur „entgegengenommen“ werden, sondern dass zum mindesten ein regelrechter „*Submissions-Wettbewerb*“ gemäss Ziffer 5 der S. I. A.-Grundsätze für Bauingenieur-Wettbewerbe (Norm Nr. 104), also mit Preisgericht und Preisen, durchgeführt wird.

Angesichts der erwähnten Zusage der Generaldirektion ist ja hieran nicht zu zweifeln; wir möchten aber, in Wahrnehmung der Interessen der freierwerbenden (bezw. nicht-erwerbenden!) Fachkollegen an die Behörde die Bitte richten, mit der *Verwirklichung* dieser längstersehnten Beschäftigungs-Gelegenheit für Ingenieure (und ihr Personal) *nicht länger zu zögern*. Sollte wegen der Krise die Submission auf längere oder gar unbestimmte Zeit hinausgeschoben werden müssen, dann könnte ja ein *Projekt-Wettbewerb* mit ausführlichen Plänen und Kostenvoranschlag durchgeführt werden und (im ungünstigsten Fall) wenigstens den Nachweis liefern, dass der amtliche Vorschlag wirklich das Beste darstellt. Nach den am Schluss obiger Beschreibung mitgeteilten Kubaturen erfordert der grosse Aareübergang allein wohl etwa 6 Mill. Fr. Baukosten; es lohnt sich somit, schon im eigensten Interesse der S. B. B., nachzuprüfen, ob nicht durch neue Ideen doch *noch bessere Lösungen* und *wesentliche Ersparnisse* erreichbar wären.

Der Argumentation im Schlussatz der Ausführungen Herrn Bühlers vermögen wir nicht zu folgen. Wir drücken wohl die Ansicht der massgebenden im Brückenbau tätigen Fachleute aus, wenn wir sagen, ein nach Lage und Abmessungen derartig hervorragendes Bauwerk darf nicht zum Arbeitsbeschaffungsobjekt nach Proporzverfahren und Kontingentierungs-Usancen erniedrigt werden. In unserem Lande, das im Brückenbau schon so hervorragende Spitzenleistungen aufweist, stellt dieser Aareübergang unserer

schweizerischen Staatsbahn eine so seltene und so grosse Aufgabe dar, dass es unumgängliche Pflicht unseres grössten Arbeitgebers öffentlicher Werke ist, zu ihrer Lösung alle verfügbaren Kräfte zu mobilisieren.

**Internat. Vereinigung für Brückenbau und Hochbau.**

Die diesjährige Sitzung des Ständigen Ausschusses fand unter Leitung des Präsidenten der Vereinigung, Prof. Dr. A. Rohn (Zürich) in Stresa statt; sie vereinigte 40 Delegierte aus 12 Ländern. Erfreulicherweise ist trotz der allgemeinen wirtschaftlichen Schwierigkeiten die Zahl der Mitglieder in steter Zunahme begriffen, z. Z. umfasst sie rund 1500 Einzel- und Körperschaftsmitglieder, die insgesamt 46 Staaten vertreten.

Die Sitzung in Stresa beschäftigte sich insbesondere mit der Vorbereitung des nächsten Kongresses, der im Frühjahr 1936 in Rom stattfinden soll. Aehnlich wie in Paris 1932 werden an je drei halben Tagen vorbereitete Referate über Themata des Stahlbaues und des Eisenbetonbaues diskutiert. Ein Thema betrifft Fragen, die beide Bauweisen interessieren, ferner ist beabsichtigt, neben der Behandlung der festgelegten Themata auch freie Vorträge (zwei halbe Tage) zuzulassen.

Einen breiten Raum nahm die Festlegung der technisch-wissenschaftlichen Verhandlungs-Gegenstände ein. Für Stahlbau wurde als erstes die Bedeutung der Zähigkeit des Stahles für Berechnung und Bemessung von Stahlbauwerken festgelegt. Ein halber Verhandlungstag ist den praktischen Fragen bei geschweißten Stahlkonstruktionen gewidmet. Der Einfluss dynamischer Lastwirkungen, ferner Fragen der Kontrolle der Schweißnähte, sowie konstruktive Massnahmen zur Herabminderung der Formänderungen infolge Wärmespannungen usw. sollen innerhalb dieses Themas zur Abklärung kommen. Schliesslich wurde als dritte Frage des Stahlbaues die Theorie und Versuchsforschung der Einzelheiten der Stahlbauwerke, sowohl für genietete wie für geschweißte Konstruktionen, bestimmt.

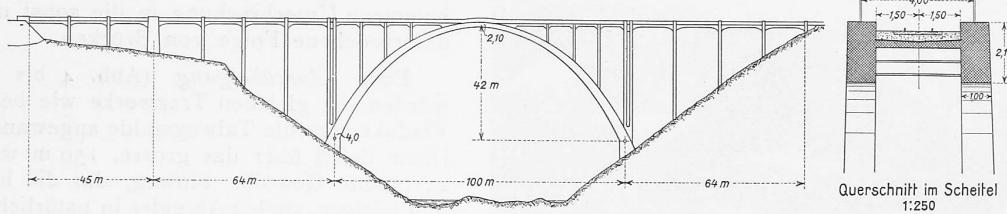
Die Vortagsliste für Eisenbetonbau sieht in erster Linie die Frage der Beanspruchungen und Sicherheitsgrade vor, wobei besonders der Standpunkt des Konstrukteurs massgebend sein soll. Der Einfluss dauernder und wiederholter Belastung, Mittel zur Erhöhung der Zugfestigkeit und zur Verminderung der Rissbildung des Betons, Anwendung von hochwertigem Stahl usw. sind Untermathematik für diese Frage. Ein zweites Thema wird sich mit neuem Gesichtspunkten für die Berechnung und Konstruktion von Eisenbetonbauten beschäftigen, wobei insbesondere Flächenträgerwerke (Hallen, Kuppeln, Silos usw.) und andere grosse Bauten, wie weitgespannte Brücken usw. berücksichtigt werden sollen. Referate über die Anwendung des Betons und Eisenbetons im Wasserbau (Staumauern, Rohrleitungen, Druckstollen, Behälter usw.) werden den dritten Diskussionstag für Eisenbetonbau füllen. Für beide Bauweisen von Interesse ist die Baugrundforschung, die in Rom besonders eingehend diskutiert werden soll.

Die Sitzung in Stresa war umrahmt von verschiedenen Empfängen, Exkursionen und Besichtigungen, die von den Behörden des gastgebenden Landes und den italienischen Mitgliedern der Vereinigung in grosszügiger Weise veranstaltet worden sind. P. S.

<sup>1)</sup> Vergl. „S. B. Z.“ Band 100, Seite 135 (3. September), Seite 290 (26. November 1932).

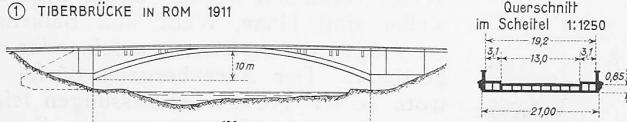
## ZUSAMMENSTELLUNG VON BRÜCKEN MIT GEWÖLBNEN VON 100 METER UND MEHR SPANNWEITE. — 1 : 2500.

② VIADUKT BEI LANGWIES 1914 (CHUR-AROSA-BAHN)

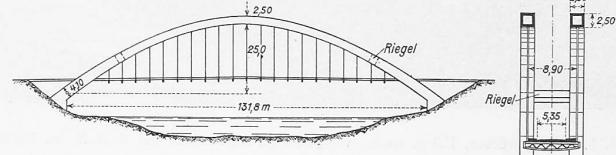


Die Zahlen im Kreis beim Namen bezeichnen die zeitliche Reihenfolge der Erbauung. Der Querschnitt steht jeweils rechts der zugehörigen Ansicht.

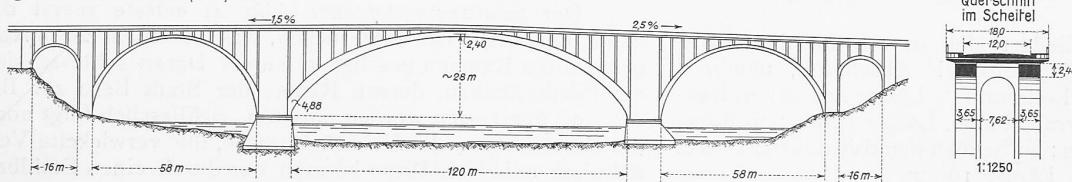
① TIBERBRÜCKE IN ROM 1911



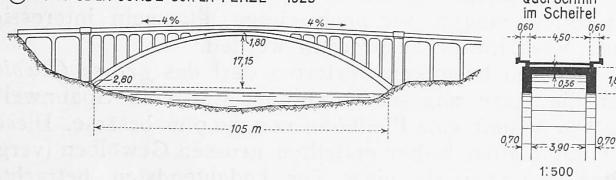
③ PONT DE SAINT-PIERRE DU VAUVRAY 1923



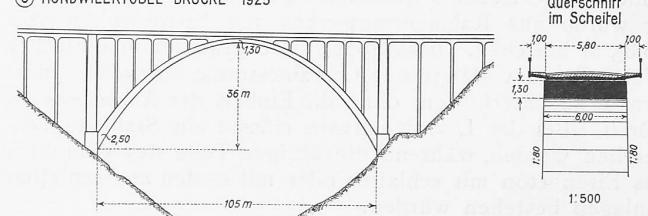
④ CAPPELEN BRÜCKE (U.S.A.) 1923



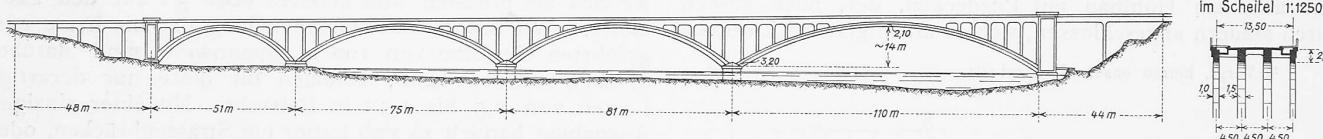
⑤ PONT DE LA CORDE SUR LA PENZÉ 1925



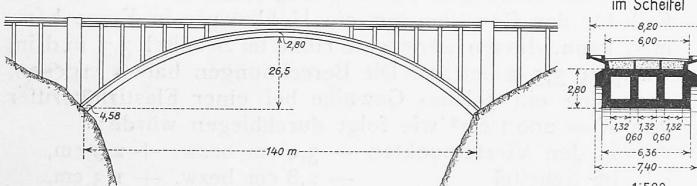
⑥ HUNDWILERTOBEL-BRÜCKE 1925



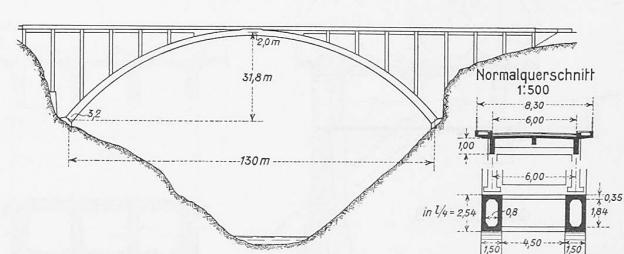
⑦ TWEED-BRÜCKE (ENGLAND) 1928



⑧ PONT DE LA CAILLE (FRANKREICH) 1928



⑨ BRÜCKE BEI ECHELS BACH (DEUTSCHLAND) 1929



In geologischer Hinsicht sind die Verhältnisse günstig. Der Baugrund ist Molasse, die ansteht oder in geringer Tiefe aufgeschlossen werden kann. Einzig bei der Schützenmatte liegt sie in 20 m Tiefe, was durch Aufschlüsse anlässlich der Ausführung verschiedener Kanalisationen festgestellt ist. Die Ueberlagerung ist tonig und wasserführend. Aus diesem Grunde ist dort eine in weitgehendem Masse lastverteilende Gründung vorgesehen. Einzig die Gründung am Rande des Uferhangs geht auf die Molasse hinunter, um Rutschungen zu verunmöglichen.

In allgemein baulicher Hinsicht (Abb. 7) soll noch hervorgehoben werden, dass trotz der verschiedenartigsten Verhältnisse nur wenige Tragwerkformen verwendet sind. Diese sind durch ein weitausladendes, unverändert durchlaufendes Fahrbahnbau zusammengefasst. Ebenso läuft das Geländer ohne Unterbrüche durch; Fahrleitungen und

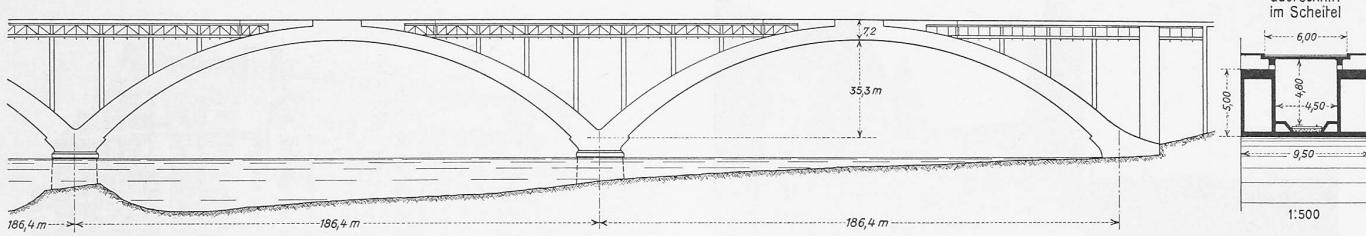
Signalanlagen stehen mit der durch den Unterbau gegebenen Einteilung in Uebereinstimmung.

Wie die Querschnitte zeigen, ist der Bau sehr gedrungen gehalten; für jedes Geleise ist nur ein Träger vorgesehen. Die Pfeiler würden eine verhältnismässig geringe Breite besitzen, was die Expropriationen und die Verwertung des frei bleibenden Bodens fördern würde. Zum selben Zweck und für die Erleichterung des Unterhaltes sind die Pfeiler ausgespart. Zusammen mit anderen Vorkehrten könnte der Bau auf die ganze Länge ohne Inanspruchnahme fremden Bodens ausgeführt und unterhalten werden. Um Unterhaltarbeiten zu erleichtern, sind bei den Geländern Laufschienen vorgesehen, auf denen Besichtigungswagen fahren können.

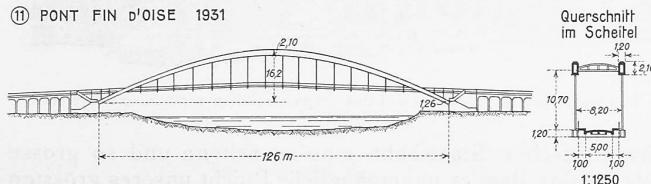
In ästhetischer Hinsicht galt es, die zahlreichen Hindernisse, die einer regelmässigen Brückenanordnung ent-

## ZUSAMMENSTELLUNG VON BRÜCKEN MIT GEWÖLBNEN VON 100 METER UND MEHR SPANNWEITE. — 1:2500.

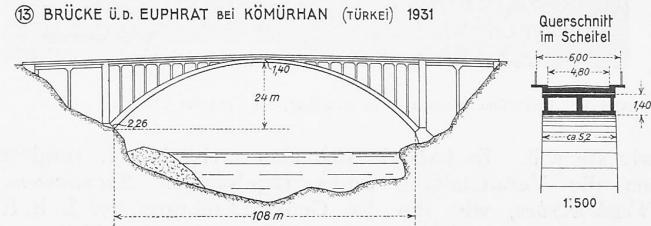
⑩ ELORN-BRÜCKE BEI PLOUGASTEL 1930



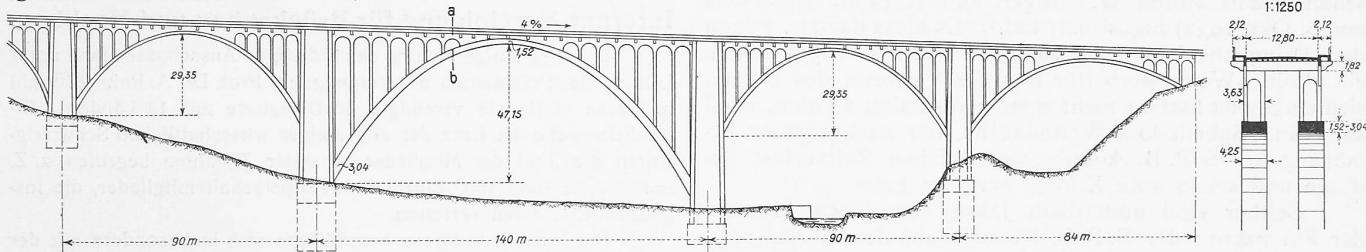
⑪ PONT FIN D'OISE 1931



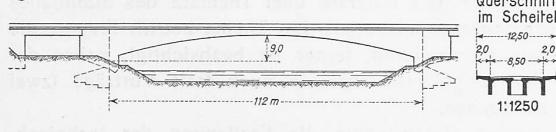
⑬ BRÜCKE Ü.D. EUPHRAT BEI KÖMÜRCHAN (TÜRKIEN) 1931



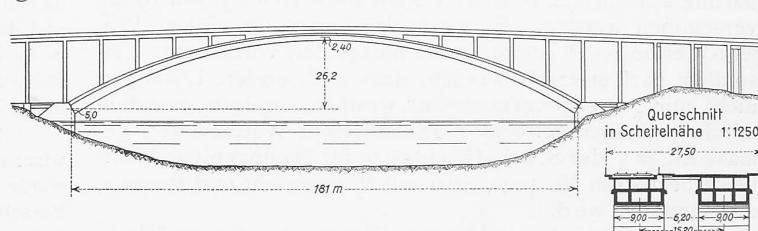
⑫ GEORGE WESTINGHOUSE-BRÜCKE (U.S.A.) 1931



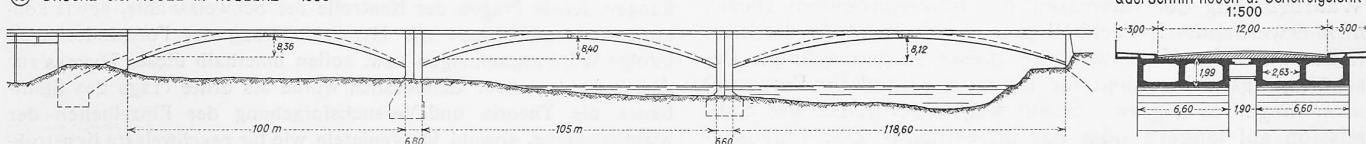
⑭ BRÜCKE Ü.D. NECKAR-DURCHSTICH BEI HEILBRONN 1932



⑮ BRÜCKE Ü.D. TRANEBERGS-SUND IN STOCKHOLM 1933



⑯ BRÜCKE Ü.D. MOSEL IN KOBLENZ 1933



gegenstehen, in keiner Weise fühlbar werden zu lassen. Trotz schiefer Lage in bezug auf Tal, Fluss, Straßen und Häuser bleibt die Brückenanlage „gerade“ und regelmässig, abgesehen von der Unterführung der Neubrückstrasse. Die ruhige Wirkung ist ferner auch auf die Anwendung weniger Bauelemente zurückzuführen, die durch völlig gleichartige Geländer- und Gesimsausbildung zusammengefasst sind. Damit dürfte die Brückenanordnung klar, natürlich und überzeugend erscheinen. Der Talmuldeviadukt bildet für einen Besucher von der Tiefenaustrasse aus einen ruhig wirkenden Sockel, hinter dem die Bebauung des Lorraine-Quartiers aufsteigt. Die Rahmentragwerke bieten eine geringe Fläche dar und beeinträchtigen daher auch am wenigsten die Sicht aus den in der Nähe befindlichen Wohnhäusern. Der Aareübergang besitzt trotz seiner wuchtigen Abmessungen ein leichtes Aussehen und wird das Landschafts- und Stadtbild nicht stören, sondern eher bereichern.

Eine nach üblichen Grundsätzen entworfene massive Brücke enthielt etwa 120 000 m<sup>3</sup> Beton, sowie 1000 t Träger und dergleichen; der vorliegende Entwurf würde

nur 61 000 m<sup>3</sup> Beton benötigen, wozu allerdings noch etwa 6000 t Stahl kämen. Eine Stahlbrücke erforderte rund 40 000 m<sup>3</sup> Beton und 11 000 t Stahl, einschliesslich Bewehrungen für die Fahrbahn aus Eisenbeton.

Wie aus diesen wenigen Zahlen ersichtlich ist, würde die mittlere Lösung sowohl der schweizerischen Zement- und Beton-Industrie als auch unsren Stahlbaufirmen am gleichmässigsten Gelegenheit zur Entfaltung ihrer hervorragenden Leistungsfähigkeit bieten.

\*

*Anmerkung der Redaktion.* Eingangs der vorstehenden Ausführungen wird gesagt, dass diese Darstellung erfolgte, „weil bei einer späteren Ausschreibung der Arbeiten auch Angebote für andere Anordnungen entgegengenommen werden sollen.“ — Dieser (von uns hervorgehobene) Ausdruck „entgegengenommen“ ist missverständlich, denn er drückt nur eine Erlaubnis aus, abweichende Lösungen einzureichen, die dann die ausschreibende Behörde (die S. B. B.) nach freiem Ermessen würdigen kann,