

**Zeitschrift:** IABSE congress report = Rapport du congrès AIPC = IVBH  
Kongressbericht

**Band:** 10 (1976)

**Artikel:** Optimierungsprobleme beim Projektieren von Stahlbetonbrücken

**Autor:** Ulizkij, B.J. / Jegoruschkin, J.M.

**DOI:** <https://doi.org/10.5169/seals-10422>

#### 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:** 22.02.2026

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

**Optimierungsprobleme beim Projektieren von Stahlbetonbrücken**

Optimization Problems in the Design of Concrete Bridges

Problèmes d'optimisation dans les projets de ponts en béton armé

**B.J. ULIZKIJ**

Dr. d. techn. Wissensch., Professor

Z.N.I.I.S., Ministerium für Verkehrsbauwesen der UdSSR

Moskau, UdSSR

**J.M. JEGORUSCHKIN**

Kand. d. techn. Wissensch.

Die Aufgabe der Automatisierung des Projektierungsablaufs im

Stahlbetonbrückenbau kann als Aufgabe der mathematischen Programmierung betrachtet werden. Es soll der Vektor ( eingeordneter Brückenparametersatz) ermittelt werden, der dem gegebenen System von Einschränkungen entspreche und eine Funktion des Zweckes minimisierte.

Der Optimisierungsvorgang umfasst den Projektierungsablauf die Varianteneinschätzung und die Auswahl von optimalen Lösungen.

Eine der wichtigsten und aufwendigsten Stufen, die den grössten Teil der Maschinenzeit in Anspruch nimmt ist die Berechnung unter Berücksichtigung der Raumwirkung der Konstruktion, der Einflüsse der plastischen Verformungen, der dynamischen Einwirkungen der Belastungen.

Da bei der Auswahl der optimalen Lösungen eine grosse Anzahl von Varianten zu untersuchen und zu analysieren war, waren ausführliche ( aufwendige) Berechnungsverfahren unter Anwendung von EDV auch in der Stufe des Skizzenprojektierens schwer zu verwirklichen sind. Man muss wenig aufwendige Berechnungsverfahren mit genügender Genauigkeit schaffen.

Allgemeine Verfahren für vereinfachte Berechnungen, die auf grobannähernder Idealisierung des Berechnungsschemas gegründet sind, führen meist zu wesentlichen Fehlern, was mit sich irrationelle Verteilung des Materials in der Konstruktion bringt.

Es wird eine prinzipiell neue Auffassung der Ausarbeitung neuer vereinfachten Berechnungsverfahren empfohlen, welches auf der mathematischen Verarbeitung des gewonnenen Resultats von den in den EDV durchgeführten strengen räumlichen Berechnungen basiert [1].

Gegenwärtig sind Algorithmus und Programm (**SPIKA**) für einen vollen Zyklus der räumlichen Berechnung der Plattenbalkenkonstruktionen ausgearbeitet, die die Konstruktion Einflussflächen für verschiedene Spannungen und Verschiebungen, ihre Belastungen an den ungünstigsten Stellen, die Ermittlung des Extremums der rechnerischen und massgebenden Werte für Spannungen und Verschiebungen einschliessen.

Das Programm **SPIKA** für räumliche Berechnung von Plattenkonstruktionen ist mehrmals beim Projektieren von Brücken und anderen Bauwerken verwendet.

Indem man umfangreiche bei der räumlichen Berechnung der Brückenüberbauten gewonnene Ergebnisse ausnutzt, kann man einfache mathematische Modelle zusammenstellen, welche auch Abhängigkeiten zwischen Form, Anordnung, Grosser der Bauteile und verformtem – gespanntem Zustand der Konstruktion unter ständiger, ungünstiger Verkehrslas sowie anderen rechnerischen Belastungen widerspiegelt. Zur Herstellung solcher mathematischen Modelle ist die Anlage der Regressionsanalyse verwendet.

Die Verfahren der Regressionsanalyse sind auf der Aufwendung einer grossen Anzahl von gespeicherten statischen Angaben begründet, die aus Versuch, langzeitiger Beobachtung des Verhaltens der tatsäch-

lichen Konstruktion oder aus übrigen Quellen erhalten sind. In gegebenen Falle ist die Information als Ergebnis mehrmals durchgeföhrter räumlicher Berechnungen gespeichert.

Das mathematische Modell des räumlichen Verhaltens der Konstruktion vom vorgegebenen Schema stellt eine Formel dar, wo die gesuchte Extremspannung oder  $\Delta$  Verschiebung als von den geometrischen Hauptparametern der Konstruktion und von den physisch-mechanischen Eigenschaften des Materials und der Belastung abhängige Funktion dargestellt ist.

Die Extremspannung oder  $\Delta$  Verschiebung in einem Bauteil der Plattenbalkenkonstruktion einer frei gelagerter Brücke kann als Funktion

$$P = f(l, G, B_i, D_i, K, M, H, C_B, x, y) \quad (1)$$

ausgedrückt werden;

wobei:

$l$  – Spannweite,

$G$  – Durchfahrtsprofil,

$B_i$  – geometrische Parameter der Träger ( $i = 1, 2, \dots, k$ ),

$D_i$  – geometrische Parameter von Platten,

$K$  – Anzahl von Trägern,

$M$  – physisch-mechanische Kennwerte vom Material,

$H$  – Belastungsangaben,

$C_B$  – Information über Anordnung des Brückenüberbaus,

$x, y$  – Koordinaten des Überbauguerschnitts.

Die Formeln wie (1) lassen den Einfluss von mehreren Parametern auf den gespannten-verformten Zustand der Konstruktion analysieren.

Praktisch ist es zweckmässiger für gestellte Aufgaben nur einen Teil

von Parametern der Funktion (1) zu berücksichtigen, die anderen werden festgestellt.

Bei der Konstruktion der mathematischen Modelle sind für die EDV bestimmte Programme der Regressionsanalyse verwendet. Mit diesen Programmen kann man ein polynomiales Modell gegebenen Grades zusammenstellen:

$$P = \beta_0 + \sum_{1 \leq i \leq n} \beta_i x_i + \sum_{1 \leq i < j \leq n} \beta_{ij} x_i x_j + \dots,$$

wobei

$\beta_i$  - unbekannte Faktoren,

$x_i$  - zu berücksichtigende Parameter,

$n$  - Anzahl von Parameter,

Werden wir die einfachsten Beispiele für Konstruktion der Verhältnisse wie (1) betrachten.

1. Der frei gelagerte Überbau ohne Querscheiben von Autobahnbrücken aus Stahlbeton mit gleichen Trägern.

Beim angegebenen Durchfahrtsprofil kann das rechnerische Biegemoment von der Verkehrslast in Hauptträgern des Überbaus mit der Formel

$$M_B = A_1 + \frac{l}{K} (A_2 + A_3 l + A_4 t) \quad (2)$$

ermittelt,

wobei

$M_B$  - rechnerischer Extrembiegemoment von der Verkehrslast (es werden Lasten HK-80, H-30 und Träger für Fußgängerstege unter Berücksichtigung des Überlastungsfaktors und des dynamischen Faktors betrachtet),

$l$  - Spannweite,

$K$  - Anzahl von Hauptträgern,

$t$  - Länge der Fußgängerauskragungen,

$A_i$  - unbekannte Koeffizienten.

2. Der freigelagerte Plattenüberbau.

Beim angegebenen Durchfahrtsprofil können Biegemomente mit den

Formeln:

$$M_x = (B_1 + B_2 l)l + B_3 q_{yc} l^2 + (B_4 q_{yn} + B_5 P_t)l^2,$$

$$M_y = (C_1 + C_2 l)l + C_3 q_{yc} l^2 + (C_4 q_{yn} + C_5 P_t)l \quad (3)$$

ermittelt,

wobei

$M_x, M_y$  - rechnerische extreme Quer- und Längsbiegemomente;

$q_{yc}$  - Eigengewicht,

$q_{yn}$  - Belastung aus Fahrbahndecke,

$P_t$  - Gewicht der Fußgängerstege,

$B_i, C_i$  - unbekannte Koeffizienten,

$A_i, B_i, C_i$  - Koeffizienten sind mittels mathematischen Bearbeitung der gewonnenen Ergebnisse der räumlichen Berechnung für verschiedene Durchfahrtsprofile gewonnen. Analogisch sind auch Abhängigkeiten zur Ermittlung von anderen Arten der Spannungen und Verschiebungen erhalten.

Die Genauigkeit der mittels Regressionsanalyse gewonnenen Formeln hängt wesentlich vom Umfang der gespeicherten Information ab. Daraufhin, sind Resultate aller nach Programm SPIKA durchgeföhrten räumlichen Berechnungen im langzeitlichen Speicher von EDV für nachfolgende mathematische Verarbeitung gesammelt.

Die Formeln wie (2,3) finden ihren Einsatz in der Anfangsstufe des Projektierens, wenn alle Varianten untersucht werden, alle Kombinationen und Ausmasse von Konstruktionsbauteilen vorgesehen werden und mehr-

malige wiederholte Berechnungen nötig sind.

Die Anwendung solcher Formeln beim optimalen Projektieren von Brückenüberbauten lässt stark die Wirksamkeit des Suchens nach optimalen Lösungen steigen.

1. Ulizkij B.J., Potapkin A.A., Rudenko W.L., Ssacharowa I.D., Jegoruschkin J.M. "Räumliche Brückeberechnungen (unter Anwendung von EDV)" M. Verkehrsverlag, 1967.

#### ZUSAMMENFASSUNG

Es werden einige Optimierungsprobleme beim Projektieren von Stahlbetonbrücken mitgeteilt, die auf einer neuen Auffassung der Ermittlung des Spannungs- und Formänderungszustandes der Brückenkonstruktion basieren. Dabei erzielt man reduzierten Berechnungsaufwand und erhöhte Wirksamkeit beim Suchen nach optimalen Lösungen.

#### SUMMARY

Some optimization problems in the design of concrete bridges are solved with a new approach for predicting stress-strain state of bridges. This method reduces to a considerable degree time consuming calculations and increases the efficiency of search of optimal solution.

#### RESUME

Quelques problèmes d'optimisation sont résolus grâce à une nouvelle conception de l'état contraintes-déformations des ponts. Cette méthode permet une diminution importante du temps de calcul et une augmentation d'efficacité de l'optimisation.