



UNIVERSITÄTS-  
BIBLIOTHEK  
PADERBORN

## **Die Statik im Stahlbetonbau**

**Beyer, Kurt**

**Berlin [u.a.], 1956**

Einfach statisch unbestimmtes System

---

[urn:nbn:de:hbz:466:1-74292](https://nbn-resolving.org/urn:nbn:de:hbz:466:1-74292)

In diesem Falle ist die Summe der positiven und negativen mit  $J_e/J$  reduzierten Momentenflächen aus der vorgeschriebenen Belastung Null. Dasselbe gilt von ihren Momenten bezogen auf die Achsen  $u$  und  $v$ .

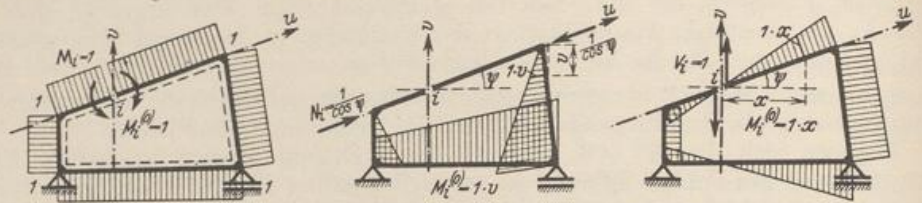


Abb. 153.

**Wahl des Hauptsystems.** Das Hauptsystem soll nach diesen allgemeinen Gesichtspunkten, abgesehen von besonderen Ausnahmen, kinematisch starr sein und keine unendlich kleine Beweglichkeit enthalten. Dabei sind die statisch unbestimmten Schnittkräfte derart auszuwählen, daß die Schnittkräfte des Hauptsystems der Größenordnung nach mit denjenigen des vorgelegten Stabwerks übereinstimmen und der dem Ansatz (285) zugrunde liegende Stabzug nach Möglichkeit symmetrisch ist. Zumeist ergeben sich Vorteile für die Lösung, wenn alle überzähligen Größen die gleiche Dimension besitzen, also entweder Momente oder Kräfte darstellen. Die Brauchbarkeit des Hauptsystems zeigt sich im Ansatz durch kleine Verschiebungen  $\delta_{ik}$  relativ zu  $\delta_{kk}$ , also durch geringe gegenseitige Abhängigkeit der überzähligen Größen. Die Auflösung des Ansatzes wird um so günstiger, je enger der Bereich ist, in dem sich die Schnittkräfte  $M_i, M_k$  aus den einzelnen Belastungszuständen  $-X_i = 1, -X_k = 1$  überlagern. Je kleiner die Schnittkräfte  $M_i, M_k$  des Hauptsystems aus den überzähligen Größen im Verhältnis zu denjenigen sind, welche allein durch die Belastung hervorgerufen werden, um so zweckmäßiger ist das Hauptsystem zur Abminderung der mit jeder Superposition verbundenen Fehlerquellen. Führt die Untersuchung zu Einflußlinien und daher zur Aufzeichnung von Biegelinien des Lastgurtes, so verdient der einfache oder zusammengesetzte Balkenträger durch die einfachen Stützenbedingungen als Hauptsystem den Vorzug.

Pirlet, J.: Fehleruntersuchungen bei der Berechnung mehrfach statisch unbestimmter Gebilde. Diss. Aachen 1909. — Hertwig, A.: Die Fehlerwirkungen beim Auflösen linearer Gleichungen und die Berechnung statisch unbestimmter Systeme. Eisenbau 1917 S. 110. — Worch, G.: Über Rechenproben bei der Berechnung vielfach statisch unbestimmter Systeme. Bauing. 1925 S. 554.

## 26. Stabwerke mit wenigen überzähligen Größen.

Um die Methode im einzelnen anzuwenden und die Auflösung der  $n$  Elastizitätsgleichungen eines hochgradig statisch unbestimmten Systems vorzubereiten, werden zunächst Stabwerke mit 1 bis 3 überzähligen Größen behandelt.

**Einfach statisch unbestimmtes System.** Die Schnittkräfte des Hauptsystems aus Belastung  $\mathfrak{B}$  und überzähliger Größe  $X_1$  sind nach (288)

$$C = C_0 - X_1 C_1, \quad N = N_0 - X_1 N_1, \quad M = M_0 - X_1 M_1, \quad Q = Q_0 - X_1 Q_1. \quad (339)$$

Die statisch unbestimmte Schnittkraft  $X_1$  wird aus der geometrischen Verträglichkeit der Formänderung des Hauptsystems und des vorgelegten Systems bestimmt und nach (290) mit  $k = 1$  berechnet.

$$1_1 \cdot \delta_1 = 0 = \int N_1 \frac{N_0 ds}{EF} + \int M_1 \frac{M_0 ds}{EJ} + \int N_1 \alpha_t t ds + \int M_1 \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds - \sum C_{e1} \Delta_e - X_1 \left[ \int N_1^2 \frac{ds}{EF} + \int M_1^2 \frac{ds}{EJ} \right]. \quad (340)$$

Die Superposition der Formänderung des Hauptsystems aus den vorhandenen äußeren Ursachen nach (293) liefert folgende Bedingung:

$$\delta_1 = 0 = \delta_{10} + \delta_{1t} + \delta_{1s} - X_1 \delta_{11} = \delta_{1\otimes} - X_1 \delta_{11}. \quad (341)$$

Nach dem erweiterten Ansatz vom Minimum der Formänderungsarbeit ist die partielle Ableitung der Funktion  $A_i^{**}$  nach  $X_1$  Null.

$$\begin{aligned} \frac{\partial A_i^{**}}{\partial X_1} = 0 &= \int \frac{\partial N}{\partial X_1} \frac{N ds}{EF} + \int \frac{\partial M}{\partial X_1} \frac{M ds}{EJ} + \int \frac{\partial N}{\partial X_1} \alpha_t t ds \\ &+ \int \frac{\partial M}{\partial X_1} \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds - \sum \frac{\partial C_e}{\partial X_1} \Delta_e. \end{aligned}$$

In dieser ist  $\partial C_e / \partial X_1 = -C_1$ ,  $\partial N / \partial X_1 = -N_1$ ,  $\partial M / \partial X_1 = -M_1$ , so daß der Ansatz mit (340) übereinstimmt.

$$\begin{aligned} X_1 &= \frac{\delta_{1\otimes}}{\delta_{11}} \\ &= \frac{\frac{J_e}{F_e} \int N_1 N_0 \frac{F_e}{F} ds + \int M_1 M_0 \frac{J_e}{J} ds + EJ_e \left[ \int N_1 \alpha_t t ds + \int M_1 \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds - \sum C_{e1} \Delta_e \right]}{\frac{J_e}{F_e} \int N_1^2 \frac{F_e}{F} ds + \int M_1^2 \frac{J_e}{J} ds}. \end{aligned} \quad (342)$$

Die statisch unbestimmte Schnittkraft  $X_1$  besteht aus drei Anteilen. Die Belastung  $\mathfrak{P}$  erzeugt im statisch bestimmten Hauptsystem die Schnittkräfte  $N_0, M_0$ , die Temperaturänderung ist mit  $(t, \Delta t)$ , die Stützenverschiebung durch gemessene oder geschätzte Beträge  $\Delta_e$  vorgeschrieben. Die Gleichung der Einflußlinie von  $X_1$  wird nach

$$X_1 = \delta_{m1} / \delta_{11} \quad (343)$$

berechnet oder aufgezeichnet.

**Zweifach statisch unbestimmtes System.** Die Stütz- und Schnittkräfte entstehen durch Superposition der Anteile aus der Belastung  $\mathfrak{P}$  und den überzähligen Größen  $X_1$  und  $X_2$ .

$$\left. \begin{aligned} C &= C_0 - X_1 C_1 - X_2 C_2, & N &= N_0 - X_1 N_1 - X_2 N_2, \\ M &= M_0 - X_1 M_1 - X_2 M_2. \end{aligned} \right\} \quad (344)$$

Die statisch unbestimmten Schnittkräfte  $X_1, X_2$  machen nach S. 164 die erweiterte Funktion der Formänderungsarbeit  $A_i^{**}$  zum Minimum, so daß deren partielle Ableitungen nach  $X_1$  und  $X_2$  Null sind.

$$\begin{aligned} \frac{\partial A_i^{**}}{\partial X_1} = 0 &= \int \frac{\partial N}{\partial X_1} \frac{N ds}{EF} + \int \frac{\partial M}{\partial X_1} \frac{M ds}{EJ} + \int \frac{\partial N}{\partial X_1} \alpha_t t ds \\ &+ \int \frac{\partial M}{\partial X_1} \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds - \sum \frac{\partial C_e}{\partial X_1} \Delta_e, \\ \frac{\partial A_i^{**}}{\partial X_2} = 0 &= \int \frac{\partial N}{\partial X_2} \frac{N ds}{EF} + \int \frac{\partial M}{\partial X_2} \frac{M ds}{EJ} + \int \frac{\partial N}{\partial X_2} \alpha_t t ds \\ &+ \int \frac{\partial M}{\partial X_2} \frac{\alpha_t \Delta t}{h} ds - \sum \frac{\partial C_e}{\partial X_2} \Delta_e, \end{aligned}$$

$$\frac{\partial N}{\partial X_1} = -N_1, \quad \frac{\partial M}{\partial X_1} = -M_1, \quad \frac{\partial C}{\partial X_1} = -C_1,$$

$$\frac{\partial N}{\partial X_2} = -N_2, \quad \frac{\partial M}{\partial X_2} = -M_2, \quad \frac{\partial C}{\partial X_2} = -C_2.$$

Der Ansatz ist hier wegen seiner grundsätzlichen Bedeutung für die Elastizitätstheorie wiederholt worden, obwohl das Ergebnis nach (293) in integrierter Form an-