



UNIVERSITÄTS-  
BIBLIOTHEK  
PADERBORN

# **Die Statik im Stahlbetonbau**

**Beyer, Kurt**

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

Ansatz

---

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

### 25. Die Grundlagen für die Bildung der Matrix.

**Ansatz.** Die  $n$  Elastizitätsgleichungen zur Berechnung von  $n$  überzähligen Größen  $X_k$  aus einem statisch bestimmten Hauptsystem erhalten nach der Begründung in Abschnitt 24 folgende Form:

$$X_1 \delta_{k1} + X_2 \delta_{k2} + \dots + X_k \delta_{kk} + \dots + X_{n-1} \delta_{k(n-1)} + X_n \delta_{kn} = \delta_{k0}.$$

Bei einem  $(n - k)$  fach statisch unbestimmtem Hauptsystem erscheinen nach (294) die Verschiebungen  $\delta_{kk}^{(n-k)}$ ,  $\delta_{k+1}^{(n-k)}$ ,  $\delta_{k0}^{(n-k)}$ . Die  $n$  Gleichungen werden zur besseren Übersicht in einer Zahlentafel (319) zusammengefaßt:

$X_1$	$X_2$	$X_{k-1}$	$X_k$	$X_{k+1}$	$X_{n-1}$	$X_n$	
$\delta_{11}$	$\delta_{12}$	$\delta_{1(k-1)}$	$\delta_{1k}$	$\delta_{1(k+1)}$	$\delta_{1(n-1)}$	$\delta_{1n}$	$\delta_{10}$
$\delta_{21}$	$\delta_{22}$	$\delta_{2(k-1)}$	$\delta_{2k}$	$\delta_{2(k+1)}$	$\delta_{2(n-1)}$	$\delta_{2n}$	$\delta_{20}$
$\delta_{k1}$	$\delta_{k2}$	$\delta_{k(k-1)}$	$\delta_{kk}$	$\delta_{k(k+1)}$	$\delta_{k(n-1)}$	$\delta_{kn}$	$\delta_{k0}$
$\delta_{(n-1)1}$	$\delta_{(n-1)2}$	$\delta_{(n-1)(k-1)}$	$\delta_{(n-1)k}$	$\delta_{(n-1)(k+1)}$	$\delta_{(n-1)(n-1)}$	$\delta_{(n-1)n}$	$\delta_{(n-1)0}$
$\delta_{n1}$	$\delta_{n2}$	$\delta_{n(k-1)}$	$\delta_{nk}$	$\delta_{n(k+1)}$	$\delta_{n(n-1)}$	$\delta_{nn}$	$\delta_{n0}$

(319)

Für den allgemeinen Belastungsfall tritt an die Stelle von  $\delta_{k0}$

$$\delta_{k\otimes} = \delta_{k0} + \delta_{kt} + \delta_{ks}.$$

Die gegenseitigen Verschiebungen oder Verdrehungen  $\delta_{k1} \dots \delta_{kh} \dots$  der Ufer des Querschnitts ( $k$ ) infolge von  $-X_h = 1$  ( $h = 1 \dots n$ ) werden als virtuelle Arbeiten  $1_k \cdot \delta_{k1} \dots 1_k \cdot \delta_{kh} \dots$  der Kräftegruppe  $-X_k = 1$  berechnet. Sie erhalten den gleichen Richtungssinn wie die Kräfte  $-X_k$ . Die Summe der Vorzeichen einer Zeile ( $k$ )

$$\delta_{k1} + \delta_{k2} + \dots + \delta_{kh} + \dots + \delta_{kn} = \delta_{k\Sigma}, \tag{320}$$

kann als die virtuelle Arbeit der Kraft  $-X_k = 1$  bei einer Formänderung des Hauptsystems aus dessen Belastung durch  $-X_1 = 1 \dots -X_n = 1$ , also durch die Nachrechnung von  $1_k \cdot \delta_{k\Sigma}$  geprüft werden. Hieraus entsteht mit  $k = 1 \dots n$

$$\sum_{k=1}^{k=n} 1_k \delta_{k\Sigma} = 1_\Sigma \delta_{\Sigma\Sigma} = (\delta_{11} + \dots + \delta_{1n}) + (\delta_{21} + \dots + \delta_{2n}) + \dots + (\delta_{n1} + \dots + \delta_{nn}) \tag{321}$$

und damit eine allgemeine Rechenprobe für die Richtigkeit des Ansatzes.

Die Matrix der Elastizitätsgleichungen ist mit  $\delta_{ik} = \delta_{ki}$  zur Hauptdiagonale symmetrisch. Die Tafel (319) kann daher abgekürzt angeschrieben werden. Im Grenzfalle sind entweder die  $n$  überzähligen Größen in allen  $n$  Gleichungen enthalten oder sie sind unabhängig voneinander. Die Matrix ist dabei voll besetzt oder auf die Hauptdiagonale beschränkt. Die Nebenglieder sind dann Null. Beide Grenzfälle sind Ausnahmen. Der Aufbau der zahlreichen, für das Bauwesen charakteristischen, statisch unbestimmten Stabzüge führt vielmehr zu ausgezeichneten Klassen von mehrgliedrigen Bedingungsgleichungen. Sie unterscheiden sich nach der Anzahl der Unbekannten, die in jeder von ihnen auftreten und den aufeinanderfolgenden Gleichungen gemeinsam sind. Die Zuordnung der überzähligen Größen begründet in der Regel die Zusammenfassung einer ungeraden Anzahl von ihnen, also drei-, fünf-,

sieben- und neungliedrige Gleichungen. Aus dem gleichen Grunde enthalten die ersten und letzten Gleichungen des Ansatzes im Vergleich zu den mittleren eine geringere Anzahl von Unbekannten.

**Auflösung und konjugierte Matrix.** Die Auflösung einer Gruppe von  $n$  linearen Gleichungen begegnet in formaler Beziehung keinen Schwierigkeiten. Jede Unbekannte kann mit den aus der Determinantentheorie bekannten Symbolen unmittelbar angegeben werden.

$$X_k = \frac{D_k}{D} = \frac{D_{1k}}{D} \delta_{10} + \frac{D_{2k}}{D} \delta_{20} + \dots + \frac{D_{nk}}{D} \delta_{n0}. \quad (322)$$

In diesem Ausdruck ist  $D_{ik}$  die Adjunkte zu der Vorzahl  $\delta_{ik}$  der Matrix. Sie entsteht aus der Nennerdeterminante durch Streichung der  $i$ ten Zeile und der  $k$ ten Spalte. Ihr Vorzeichen wird durch  $(-1)^{i+k}$  bestimmt. Dem Bruch  $D_{ik}/D = \beta_{ik}$  liegt ein ausgezeichnetes Hauptsystem zugrunde. Er ist von der Belastung unabhängig und allein durch die geometrischen und elastischen Eigenschaften des Stabwerks bestimmt.

$$X_k = \beta_{1k} \delta_{10} + \dots + \beta_{ik} \delta_{i0} + \dots + \beta_{kk} \delta_{k0} + \dots + \beta_{nk} \delta_{n0}. \quad (323)$$

Mit  $\delta_{ik} = \delta_{ki}$  wird nach einer Vertauschung der Zeilen und Spalten der Determinante ebenfalls  $D_{ik} = D_{ki}$ , damit auch  $\beta_{ik} = \beta_{ki}$  und

$$X_k = \beta_{k1} \delta_{10} + \dots + \beta_{ki} \delta_{i0} + \dots + \beta_{kk} \delta_{k0} + \dots + \beta_{kn} \delta_{n0}. \quad (324)$$

Hiernach erhält  $\beta_{ki}$  die Bedeutung der überzähligen Größe  $X_k$ , wenn die Belastungszahl  $\delta_{i0}$  allein gleich 1 und alle übrigen  $\delta_{k0}$  Null gesetzt werden. Der Index  $i$  durchläuft dabei die Zahlenreihe 1, 2 über  $k$  bis  $n$ . Bei  $n$  überzähligen Größen  $X_k$  entstehen auf diese Weise der Zahl nach  $n^2$  Vorzahlen  $\beta_{ik}$ , von denen jedoch nur  $1/2 \cdot n(n+1)$  untereinander verschieden sind. Sie werden auch hier unabhängig von der Belastung allein aus den elastischen Eigenschaften des Hauptsystems bestimmt und bilden, als Spalten einer Tabelle angeschrieben, die konjugierte, zur Hauptdiagonale symmetrische Matrix zu (319)

	$\delta_{10}$	$\delta_{20}$	$\delta_{(k-1)0}$	$\delta_{k0}$	$\delta_{(k+1)0}$	$\delta_{(n-1)0}$	$\delta_{n0}$	
$X_1$	$\beta_{11}$	$\beta_{12}$		$\beta_{1k}$	$\beta_{1(k+1)}$		$\beta_{1(n-1)}$	$\beta_{1n}$
$X_2$	$\beta_{21}$	$\beta_{22}$		$\beta_{2k}$	$\beta_{2(k+1)}$		$\beta_{2(n-1)}$	$\beta_{2n}$
$\vdots$								
$X_k$	$\beta_{k1}$	$\beta_{k2}$		$\beta_{kk}$	$\beta_{k(k+1)}$		$\beta_{k(n-1)}$	$\beta_{kn}$
$\vdots$								
$X_{n-1}$	$\beta_{(n-1)1}$	$\beta_{(n-1)2}$		$\beta_{(n-1)k}$	$\beta_{(n-1)(k+1)}$		$\beta_{(n-1)(n-1)}$	$\beta_{(n-1)n}$
$X_n$	$\beta_{n1}$	$\beta_{n2}$		$\beta_{nk}$	$\beta_{n(k+1)}$		$\beta_{n(n-1)}$	$\beta_{nn}$

Die Auflösung der geometrischen Bedingungsgleichungen mit Determinanten ist nur bei einer Verknüpfung von wenigen Unbekannten möglich. Bei größeren Ansätzen wird stets nach den Vorschriften des Abschnitts 29 gerechnet. Dies geschieht bei vorgeschriebener Belastung unter Einbeziehung der Belastungszahlen. Bei mehreren Belastungsfällen wird in der Regel die konjugierte Matrix der Vorzahlen  $\beta_{ki}$  (325) verwendet

$$X_k = \sum_{i=1}^{i=n} \beta_{ki} \delta_{i0} \quad (k = 1 \dots n). \quad (326)$$