



UNIVERSITÄTS-  
BIBLIOTHEK  
PADERBORN

## **Die Statik der Hochbau-Constructions**

**Landsberg, Theodor**

**Stuttgart, 1899**

Tabellen über Elasticitäts-Coefficienten und zulässige Beanspruchungen

---

[urn:nbn:de:hbz:466:1-77733](https://nbn-resolving.org/urn:nbn:de:hbz:466:1-77733)

befondere für die wichtigen Nietverbindungen, kann man aber mit hinreichender Genauigkeit annehmen, daß die abscherenden Kräfte sich gleichförmig über die ganzen auf Abscherung beanspruchten Querschnitte vertheilen, mithin im Querschnitt eine gleichförmig vertheilte Schubspannung erzeugen. Daraus folgt, daß der Widerstand gegen Abscheren der Größe des abzuscherenen Querschnittes direct proportional angenommen werden kann.

92.  
Querschnitts-  
bestimmung.

Ist also der Flächeninhalt des auf Abscheren beanspruchten Querschnittes  $F$ , die abscherende Kraft  $P$  und die im Querschnitt entstehende Schubspannung  $\tau$ , so ist  $P = F \tau$ , woraus

$$\tau = \frac{P}{F} \dots \dots \dots 49.$$

Die Querschnittsgröße der auf Schub beanspruchten Querschnitte wird mittels Gleichung 49 ermittelt. Versteht man unter  $T$  die größte für die Flächeneinheit des Querschnittes zulässige Schubbeanspruchung, unter  $P$  die auf Abscheren wirkende Kraft, so ergibt sich aus der angegebenen Gleichung die nöthige Querschnittsgröße

$$F = \frac{P}{T} \dots \dots \dots 50.$$

Was nun die für  $T$  einzuführenden Werthe anlangt, so haben die angestellten Versuche in Uebereinstimmung mit den theoretischen Untersuchungen ergeben, daß der Widerstand der Baustoffe gegen Beanspruchung auf Schub geringer ist, als gegen Beanspruchung auf Zug oder Druck. Man darf also die Baustoffe auf Schub nicht so stark beanspruchen, wie auf Zug oder Druck.

Nachstehende Tabelle giebt für eine Reihe wichtiger Baustoffe die Festigkeits-Coefficienten für Schub und die zulässigen Schubbeanspruchungen für das Quadr.-Centim. als Flächeneinheit an. Bemerkt wird, daß man für Schweisseisen und Flußeisen die in Art. 84 u. 85 (S. 61 u. 62) berechneten Formeln verwenden kann, wenn man die maßgebenden Coefficienten 1050 für Schweisseisen, bzw. 1350 für Flußeisen mit  $\frac{4}{5}$  multiplicirt einführt. Demnach kann man den erforderlichen Querschnitt berechnen aus den Formeln:

für Schweisseisen:  $F = \frac{P_0}{800} + \frac{P_1}{560} \dots \dots \dots 51.$

für Flußeisen:  $F = \frac{P_0}{1080} + \frac{P_1}{720} \dots \dots \dots 52.$

Bei Berechnung der Nietquerschnitte ist wegen des hier verwendeten vorzüglichen Materials die erlaubte Schubspannung gleich derjenigen Zug-, bzw. Druckbeanspruchung einzuführen, welche im Blech und im Façoneisen als zulässig gilt. Für die Berechnung der Nietquerschnitte können also die Formeln 42 bis 48 verwendet werden.

Bezeichnung der Baustoffe	Festigkeits-Coefficient für Schub	Zulässige Schubbeanspruchung $T'$
Schweisseisen . . . . .	3200 bis 4000	600 bis 800
Flußeisen . . . . .	3200 bis 4000	700 bis 1000
Gusseisen . . . . .	1000 bis 1100	220
Gußstahl . . . . .	4000	800
Nadelholz: parallel der Faserrichtung . . . . .	46	9 bis 10
senkrecht zur Faserrichtung . . . . .	125	16 bis 19
Eichenholz: parallel der Faserrichtung . . . . .	86	22 bis 27
senkrecht zur Faserrichtung . . . . .	125	22 bis 27
Kilogr. für 1 qcm der Querschnittsfläche.		

Beispiele. 1) Eine Stange, in welcher ein Zug  $P = 5600 \text{ kg}$  herrscht, soll mit einem Bolzen aus Schweisseisen an einem Knotenbleche befestigt werden. Der Durchmesser  $d$  des Bolzens ist zu bestimmen.

Der Querschnitt  $F$  des Bolzens ergibt sich aus der Gleichung 50. Die zulässige Schubbeanspruchung  $T$  sei hier  $700 \text{ kg}$ , sonach

$$F = \frac{5600}{700} = 8 \text{ qcm} \quad \text{und} \quad d = \sqrt{\frac{4F}{\pi}} = 3,2 \text{ cm}.$$

2) Es ist die Anzahl Nietquerchnitte zu bestimmen, welche nöthig sind, um einen schweisseisernen Constructionstheil, in welchem ein Zug  $P = 30000 \text{ kg}$  herrscht, mit einem Knotenbleche zu verbinden.

Fig. 83.



Der Durchmesser der Niete sei  $2 \text{ cm}$ ; der betreffende Constructionstheil (Fig. 83) soll aus zwei Flacheisen hergestellt sein, welche das Knotenblech zwischen sich nehmen.

Jedes Flacheisen hat einen Zug von  $\frac{P}{2} = 15000 \text{ kg}$  zu ertragen; den gleichen Zug haben die Nietquerchnitte zwischen diesem Flacheisen und dem Knotenbleche aus dem einen in das andere zu überführen, d. h. die auf Abscheren dieser Querchnitte wirkende Kraft beträgt  $15000 \text{ kg}$ . Der Gesamtquerschnitt aller zur Befestigung des einen Flacheisens dienenden Nietquerchnitte ergibt sich demnach zu

$$F = \frac{15000}{T}.$$

Die für Niete erlaubte Schubbeanspruchung  $T$  kann man unbedenklich gleich der im gewöhnlichen Stabeisen und Blech erlaubten Zugbeanspruchung annehmen. Wir nehmen deshalb  $T = 750 \text{ kg}$ , und es wird

$$F = \frac{15000}{750} = 20 \text{ qcm}.$$

Ist die Anzahl der Nietquerchnitte  $n$ , so muß  $\frac{n d^2 \pi}{4} = F = 20 \text{ qcm}$  sein, oder, wenn  $d = 2 \text{ cm}$ ,

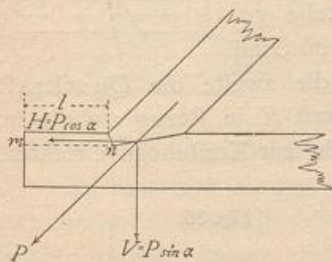
$$n = \frac{20 \cdot 4}{d^2 \pi} = 6,37, \text{ statt dessen } 7.$$

Es müssen also  $7$  Nietquerchnitte zur Verbindung des einen Flacheisens mit dem Knotenbleche angeordnet werden; genau eben so groß muß die Zahl der Nietquerchnitte sein, welche zur Verbindung des anderen Flacheisens mit dem Knotenbleche dienen.

Ein Abscheren ist bei der Construction in Fig. 83 nur möglich, wenn jeder Niet in zwei Querchnitten abgesichert wird; jeder Niet bietet also zwei Querchnitte, so daß im Ganzen  $7$  Niete, d. h.  $14$  Nietquerchnitte anzuordnen sind<sup>22)</sup>.

3) Eine Strebe (Fig. 84), welche einen Druck  $P = 20000 \text{ kg}$  zu ertragen hat, sei mit einem Balken durch Verlatzung verbunden; der Winkel beider Axen sei  $45^\circ$ . Die Länge  $l$  ist so zu bestimmen, daß ein Abscheren längs der Fläche  $mn$  nicht stattfindet.

Fig. 84.



Die Kraft  $P$  zerlegt sich in eine lothrechte Seitenkraft  $V = P \sin \alpha$  und eine wagrechte Seitenkraft  $H = P \cos \alpha$ .

Es ist  $H = 20000 \cos 45^\circ = 14140 \text{ kg}$  und

$V = 20000 \sin 45^\circ = 14140 \text{ kg}$ .

Die abscherende Kraft  $A$  ist die Kraft  $H$  abzüglich des Reibungswiderstandes  $fV$ , wenn  $f$  den Reibungs-Coefficienten bedeutet. Ist  $f = 0,3$ , so ist die abscherende Kraft

$$A = H - fV = 14140 (1 - 0,3) = 9898 \text{ kg} \\ \text{oder } A = \infty 10000 \text{ kg}.$$

Dabei ist auf die durch den Bolzen möglicher Weise erzeugte Reibung keine Rücksicht genommen, weil ein Lockern des Bolzens denkbar ist.

Die Breite des Balkens und der Strebe sei  $b$ ; alsdann wird eine Fläche von der Länge  $l$  und der Breite  $b$  auf Abscheren in Anspruch genommen (d. h. die Fläche  $mn$ ). Ist die für  $1 \text{ qcm}$  der abzusehenden Fläche zulässige Schubspannung  $T$ , so darf in dieser Fläche im Ganzen eine Schubspannung  $S = b l T$  stattfinden.

<sup>22)</sup> Man unterscheidet einschnittige und zweischnittige Niete. Bei den einschnittigen Nieten wird von jedem Niet nur ein Querchnitt, bei den zweischnittigen Nieten werden von jedem Niet zwei Querchnitte auf Abscheren beansprucht. Näheres hierüber in Theil III, Bd. 1 (Abth. I, Abchn. 3: Constructions-Elemente in Eisen) dieses Handbuchs.

So groß darf also  $A$  höchstens sein. Die Bedingungsgleichung für die Ermittlung von  $l$  ist folglich:

$$b l T = A \quad \text{oder} \quad l = \frac{A}{b T}.$$

In unserem Falle sei  $b = 25 \text{ cm}$ ;  $T$  ist nach der Tabelle auf S. 68 für Nadelholz gleich  $10 \text{ kg}$  für  $1 \text{ qcm}$ ; es muß also sein:

$$l = \frac{10000}{25 \cdot 10} = 40 \text{ cm}.$$

Auf weitere Fälle der Schubbeanspruchung werden wir im nächsten Kapitel zurückkommen.

#### 4. Kapitel.

### Biegung und Biegefestigkeit.

94-  
Biegemoment und  
Querkraft.

Beanspruchung eines Balkens auf Biegung findet statt, wenn die äußeren Kräfte die beiden an den verschiedenen Seiten eines Querschnittes (etwa  $aa$  in Fig. 86) liegenden Balkentheile um eine senkrecht oder geneigt zur Kräfteebene stehende Achse zu drehen streben. Drehung setzt ein Moment voraus; folglich muß ein Moment der äußeren Kräfte für den Querschnitt vorhanden sein. Gewöhnlich wirkt außer diesem Momente noch eine abscherende Kraft, welche weitere Beanspruchungen hervorruft; letztere setzen sich dann mit den reinen Biegebeanspruchungen zusammen.

Es sei hier die Annahme gemacht, daß die Balkenachse in der Kräfteebene liege; wenn somit die Bildebene die Kräfteebene vorstellt, so liegen in derselben sowohl die äußeren Kräfte, wie auch die Balkenachse.

Die äußeren Kräfte, als welche die Stützendrücke und die Belastungen einzuführen sind, können beliebige Richtung und Größe haben.

Der allgemeine Fall ist durch Fig. 85 veranschaulicht. Die Mittelkraft  $R$  aller an der einen Seite irgend eines Querschnittes  $aa$  wirkenden äußeren Kräfte schneide die Achse des Körpers unter dem Winkel  $\varphi$ . Zerlegt man  $R$  in zwei Seitenkräfte, deren eine,  $P$ , parallel zur Achse des Körpers an der betreffenden Stelle gerichtet ist, deren andere,  $Q$ , die Achse des Körpers unter  $90^\circ$  Grad schneidet, so nennt man die erstere die Axialkraft, die zweite die Querkraft oder Transversalkraft. Das statische Moment der Kraft  $R$  in Bezug auf die im Schwerpunkt des zu betrachtenden Querschnittes senkrecht zur Kräfteebene errichtete Achse erstrebt die Drehung des linken Balkentheiles um diese Achse und wird das Biegemoment des Querschnittes genannt.

Der ganze Träger  $AB$  (Fig. 86) muß unter der Einwirkung aller äußeren Kräfte im Gleichgewichte sein; demnach muß die algebraische Summe der statischen Momente aller Kräfte in Bezug auf jeden beliebigen Punkt der Ebene gleich Null sein. Bezeichnet man nun das statische Moment der an dem links von  $aa$  liegenden Trägertheile angreifenden äußeren Kräfte für den Drehpunkt  $O$

Fig. 85.

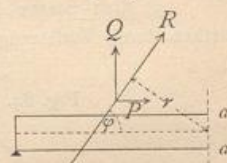


Fig. 86.

