

6) Dreiecksträger.

Dreieck- und Trapezträger find, wie bereits in Art. 166 (S. 148) gefagt wurde, Träger, deren Gurtungen ein Dreieck, bezw. ein Paralleltrapez bilden. Die eine

<sup>193.</sup> Trägerformen.

Fig. 227.

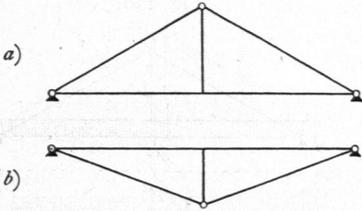
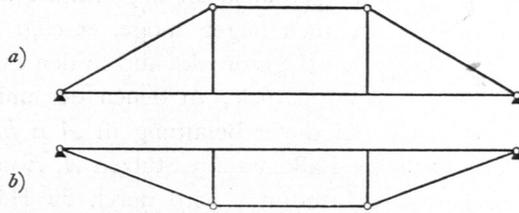


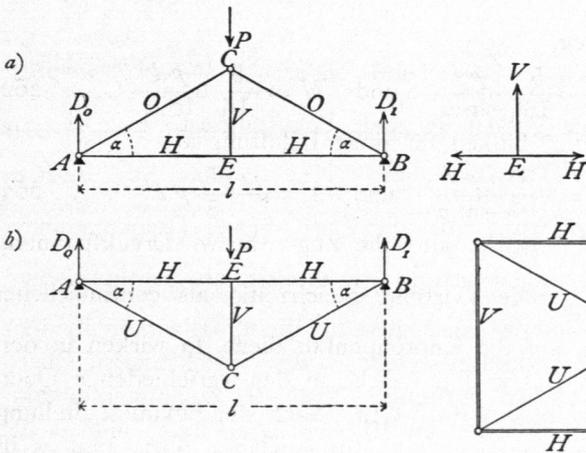
Fig. 228.



Gurtung zeigt eine gerade, die andere eine gebrochene Linie. Ist die untere Gurtung gerade, so erhält man die unter dem Namen des einfachen, bezw. doppelten Hängebockes bekannte Trägerform (Fig. 227a, bezw. 228a) — nicht zu verwechseln mit den Hängewerkträgern, welche nach Art. 148 (S. 125) von der hier betrachteten wesentlich verschieden sind. Ist die obere Gurtung gerade, so erhält man die unter dem Namen des armirten Balkens bekannte Trägeranordnung (Fig. 227b u. 228b).

a) Belastung durch Einzellaft (Fig. 229). Wenn in dem Knoten-

Fig. 229.



<sup>194.</sup> Belastung durch Einzellaft.

punkte C oder E des Hängebockes (Fig. 229a) die Laft P wirkt, so wird der Auflagerdruck

$$D_0 = D_1 = \frac{P}{2} .$$

Die in den Punkten A wirkenden 3 Kräfte  $D_0$ ,  $O$  und  $H$  halten einander das Gleichgewicht, und es sind demnach die algebraischen Summen der in diesem Knotenpunkte wirkenden wagrechten, bezw. lothrechten Seitenkräfte je gleich Null, d. h. es ist

$$0 = D_0 + O \sin \alpha, \text{ woraus } O = -\frac{P}{2 \sin \alpha} . . . . . 258.$$

$$0 = O \cos \alpha + H, \text{ woraus } H = \frac{P}{2 \operatorname{tg} \alpha} . . . . . 259.$$

Die Spannungen der symmetrisch zur Mitte liegenden Stäbe sind gleich.

Falls die Laft P im Punkte C angreift, so ergibt sich als Gleichgewichtsbedingung für den Punkt E die Beziehung  $0 = V$ ; falls P in E angreift, so heißt die Gleichgewichtsbedingung  $0 = V - P$ , woraus

$$V = P . . . . . 260.$$

Eben so ergibt sich für den armirten Träger (Fig. 229b)

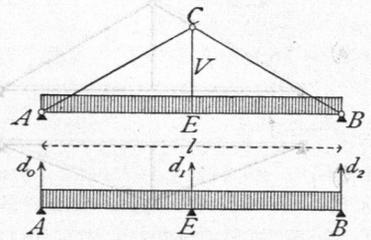
$$U = \frac{P}{2 \sin \alpha}, \quad H = -\frac{P}{2 \operatorname{tg} \alpha} \text{ und } V = -P . . . . . 261.$$

Die Construction der Spannungen ergibt den Kräfteplan in Fig. 229, welcher ohne weitere Erläuterung verständlich ist.

195.  
Gleichförmig  
vertheilte  
Belastung.

β) Gleichförmig vertheilte volle Belastung. Wird der Berechnung eine gleichförmig vertheilte Belastung zu Grunde gelegt, so ist die volle Belastung für die Stabspannungen auch die ungünstigste; denn jede Last, wo sie auch liegen möge, erzeugt in  $A$  und  $B$  (Fig. 230) Auflagerdruck, also in den Stäben der oberen Gurtung Druck, in denen der unteren Gurtung Zug. Bei dieser Belastung ist  $AEB$  wie ein continuirlicher Balken auf 3 Stützen  $A, E$  und  $B$  aufzufassen; die Mittelftütze wird durch die Hängefäule  $CE$  gebildet. In derselben entsteht demnach ein Zug, welcher genau so groß ist, wie der Auflagerdruck bei der Mittelftütze  $E$  des continuirlichen Trägers  $AEB$ . Nach der Zusammenstellung in Art. 164 (S. 146) ist dieselbe hier  $d_1 = 1,25 p \frac{l}{2} = \frac{5}{8} p l$ , während  $d_0 = d_2 = 0,375 p \frac{l}{2} = \frac{3}{16} p l$  ist; die letzteren Drücke werden vom Auflager aufgenommen und belasten den Träger nicht. Die Stabspannungen werden demnach die unter  $\alpha$  gefundenen Werthe haben, wenn statt  $P$  die Größe  $\frac{5}{8} p l$  eingesetzt wird. Es wird also beim Hängebock

Fig. 230.



$$V = P = \frac{5}{8} p l, \quad O = -\frac{5}{16} \frac{p l}{\sin \alpha} \quad \text{und} \quad H = \frac{5}{16} \frac{p l}{\operatorname{tg} \alpha} \quad \dots \quad 262.$$

Eben so ergibt sich im armirten Balken für diese Belastungsart

$$H = -\frac{5}{16} \frac{p l}{\operatorname{tg} \alpha}, \quad U = \frac{5}{16} \frac{p l}{\sin \alpha} \quad \text{und} \quad V = -\frac{5}{8} p l. \quad \dots \quad 263.$$

In der geraden Gurtung  $AEB$  wirkt also die Zug-, bzw. Druckspannung  $H = \pm \frac{5}{16} \frac{p l}{\operatorname{tg} \alpha}$ ; da aber diese gerade Gurtung gleichzeitig als continuirlicher Träger zum Uebertragen der Lasten auf die Knotenpunkte dient, so wirken in derselben auch noch die Momente und Querkräfte, welche in den verschiedenen Querschnitten des continuirlichen Trägers  $AEB$  entstehen. Nach der Zusammenstellung in Art. 164 (S. 146) findet das größte Moment am Mittelaufleger statt, und es ist dasselbe

$$M_1 = 0,125 p \left(\frac{l}{2}\right)^2 = \frac{p l^2}{32}.$$

196.  
Querschnitts-  
bestimmung.

γ) Querschnittsbestimmung. Die Querschnitte der nur gezogenen, bzw. nur gedrückten Stäbe ergeben sich leicht, wie in Art. 77 (S. 51 ff.) und im vorhergehenden Kapitel angegeben ist. Der Querschnitt der geraden Gurtung  $AEB$  ist für die gemeinsame Beanspruchung durch Zug, bzw. Druck und die Momente zu construiren. Wird der ganze Querschnitt (für Holz) als constant angenommen, so ist das größte im Balken wirkende Moment der Berechnung zu Grunde zu legen. An Stelle des größten Momentes  $M_{max}$  ist die größte in den äußersten Querschnittspunkten stattfindende Axialspannung für die Flächeneinheit nach Art. 107 (S. 80)

$$N_{max} = \pm \left( \frac{H}{F} + \frac{M_{max} a}{\mathcal{F}} \right).$$

Beim Rechteckquerschnitt ist  $F = b h$ ,  $\frac{\mathcal{F}}{a} = \frac{b h^2}{6}$ , und wenn noch statt  $N_{max}$  die größte zulässige Spannung  $K$  eingeführt wird, so ergibt sich als Bedingungsgleichung für den Querschnitt:

$$K = \pm \left( \frac{H}{b h} + \frac{6 M_{max}}{b h^2} \right) \dots \dots \dots 264.$$

In dieser Gleichung sind  $b$  und  $h$  unbekannt. Man nimmt zunächst für  $b$  einen Werth probeweise an und bestimmt  $h$  aus Gleichung 264; ergibt sich für  $h$  eine unzuweckmäßige Gröfse, so nehme man für  $b$  einen anderen Werth an und bestimme wiederum  $h$  nach Gleichung 264. Es werden sich meistens bei der zweiten Rechnung entsprechende Werthe für  $b$  und  $h$  ergeben.

7) Trapezträger.

a) Einzellaften. Für die Belastungen in Fig. 231 a sind die Auflagerdrücke beim Hängebock

197.  
Einzellaften.

$$D_0 = \frac{P_2 a + P_1 (a + b)}{l} \quad \text{und} \quad D_1 = \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l}.$$

Die Stabspannungen ergeben sich dann durch Aufstellung der Gleichgewichtsbedingungen für die einzelnen Knotenpunkte, wie folgt:

$$0 = D_0 + O_1 \sin \alpha, \quad \text{woraus} \quad O_1 = - \frac{P_2 a + P_1 (a + b)}{l \sin \alpha} \dots \dots \dots 265.$$

$$0 = O_1 \cos \alpha + U_1, \quad \text{woraus} \quad U_1 = \frac{P_2 a + P_1 (a + b)}{l \operatorname{tg} \alpha} = [P_2 a + P_1 (a + b)] \frac{a}{l h} \quad 266.$$

$$0 = U_1 - U_2, \quad \text{woraus} \quad U_2 = U_1 = [P_2 a + P_1 (a + b)] \frac{a}{l h} \dots \dots \dots 267.$$

$$0 = D_1 + O_3 \sin \alpha, \quad \text{woraus} \quad O_3 = - \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l \sin \alpha} \dots \dots \dots 268.$$

$$0 = U_3 + O_3 \cos \alpha, \quad \text{woraus} \quad U_3 = \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l \operatorname{tg} \alpha} = [P_1 a + P_2 (a + b)] \frac{a}{l h} \quad 269.$$

$$0 = O_2 - O_3 \cos \alpha, \quad \text{woraus} \quad O_2 = - \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l \operatorname{tg} \alpha} = - [P_1 a + P_2 (a + b)] \frac{a}{l h} \quad 270.$$

$$0 = V_1 \quad (\text{falls die Last } P_1 \text{ in } C \text{ wirkt, so ist } V_1' = P_1) \dots \dots \dots 271.$$

$$0 = P_2 + V_2 + O_3 \sin \alpha, \quad \text{woraus} \quad V_2 = (P_1 - P_2) \frac{a}{l} \dots \dots \dots 272.$$

Falls die Last  $P_2$  in  $E$  wirkt, so wird

$$0 = V_2' + O_3 \sin \alpha, \quad \text{woraus} \quad V_2' = \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l} \dots \dots \dots 273.$$

$$0 = U_2 + Y \cos \beta - U_3, \quad \text{woraus} \quad Y = - \frac{U_2 - U_3}{\cos \beta} = - \frac{a b}{l h \cos \beta} (P_1 - P_2),$$

$$Y = + (P_2 - P_1) \frac{a}{l \sin \beta} \dots \dots \dots 274.$$

Falls die Lasten in der unteren Gurtung, in  $C$  und  $E$ , angreifen, so wird

$$Y' \sin \beta + V_2' - P_2 = 0, \quad \text{woraus} \quad Y' = \frac{P_2 - V_2'}{\sin \beta} = \frac{P_2}{\sin \beta} - \frac{P_1 a + P_2 (a + b)}{l \sin \beta},$$

$$Y' = (P_2 - P_1) \frac{a}{l \sin \beta}, \dots \dots \dots 275.$$

d. h. eben so grofs, wie in Gleichung 274.

Wenn, wie meistens,  $P_1 = P_2 = P$  ist, wird

$$\left. \begin{aligned} O_1 = - \frac{P}{\sin \alpha}; \quad U_1 = \frac{P a}{h} = U_2; \quad O_2 = - \frac{P a}{h}; \quad O_3 = - \frac{P}{\sin \alpha}; \\ U_3 = \frac{P a}{h}; \quad V_1 = 0; \quad V_2 = 0; \quad Y = 0 \end{aligned} \right\} \quad 276.$$