

Greifen die Laften an der unteren Gurtung an oder allgemein, find die an der mobil belasteten Gurtung gelegenen Knotenpunkte zunächft den Auflagern von diesen um je eine halbe Feldweite entfernt, fo ergibt die Verzeichnung der Curven für Q_{max} und Q_{min} entsprechend den Gleichungen in Art. 177 (S. 160) unten stehende Parabeln (Fig. 196 a).

Man erhält genau wie oben: der Maximalzug in CE ist cd ; der Maximaldruck in CF ist cf ; der Maximaldruck in CE ist cv ; der Maximalzug in CF ist cw .

Fig. 196.

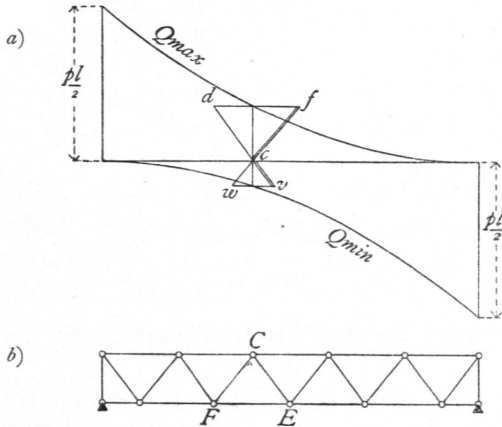
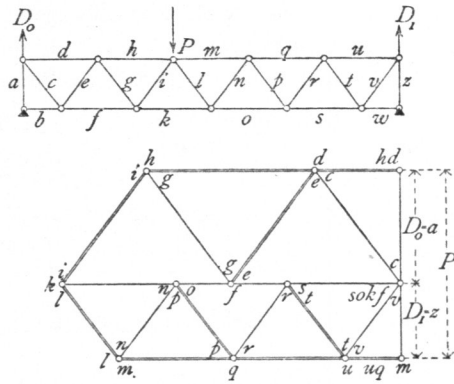


Fig. 197.



Für eine Einzellaft wird die Ermittlung der Spannungen bequem mittels des *Cremona'schen* Kräfteplans vorgenommen, wie in Fig. 197 gefchehen ist; dieselbe ist ohne Weiteres verständlich.

δ) Art der Beanspruchung der Stäbe bei einem Träger auf zwei Stützen. Nach Art. 176 (S. 156) werden die oberen Gurtungsstäbe stets gedrückt, die unteren stets gezogen. Die Diagonalen erhalten verschiedene Beanspruchungen. Durch das Eigengewicht erhalten die nach der Mitte zu fallenden Diagonalen Zug, die nach der Mitte zu steigenden Diagonalen Druck; durch die ungünstigste Nutzlast erhalten im Allgemeinen alle Diagonalen sowohl Zug, wie Druck. Wenn der größte Druck, der in einer Diagonalen durch Nutzlast entsteht, kleiner ist, als der Zug durch Eigengewicht, so erleidet die Diagonale nur Zug, umgekehrt nur Druck. Für die nach der Mitte zu fallenden Diagonalen nahe dem Auflager ist der Zug in Folge des Eigengewichtes meistens viel größer, als der größte Druck durch Nutzlast, und es werden daher diese Diagonalen meistens nur gezogen. Eben so ergibt sich, daß die nahe dem Auflager befindlichen, nach der Mitte zu ansteigenden Diagonalen nur Druck erhalten. Die Diagonalen im mittleren Theile des Trägers werden dagegen sowohl gezogen, wie gedrückt.

179.
Art
der Stab-
beanspruchung.

3) Parallelträger mit Diagonalen und Verticalen.

α) Berechnung der Spannungen in den Gurtungen. Für eine beliebige Belastung wird genau so, wie in Art. 176 (S. 156), wenn M das Biegemoment für den zu einem oberen Gurtungsstabe gehörigen Momentenpunkt, M' das Biegemoment für den zu einem unteren Gurtungsstabe gehörigen Momentenpunkt bezeichnet,

180.
Berechnung
d. Gurtungs-
spannungen.

$$X = -\frac{M}{h} \quad \text{und} \quad Z = \frac{M'}{h}$$

Auch hier findet also die grösste Beanspruchung der Gurtungsstäbe bei voller Be-
lastung des Trägers statt.

Für die Belastung durch Eigengewicht, bezw. volle gleichmässig ver-
theilte Nutzlast (Fig. 198) ist die Span-
nung in den Gurtungsstäben davon unab-
hängig, ob die Lasten an der oberen oder
an der unteren Gurtung angreifen.

Für den m -ten Stab der oberen, bezw.
der unteren Gurtung erhält man die durch
das Eigengewicht g für die Längeneinheit
erzeugten Spannungen

$$X_g = -\frac{g a^2 m (n - m)}{2 h} \quad \text{und} \quad Z_g = \frac{g a^2}{2 h} (m - 1) (n - m + 1) \quad . \quad 227.$$

und die durch volle Nutzlast p für die Längeneinheit erzeugten Spannungen

$$X_p = -\frac{p a^2 m (n - m)}{2 h} \quad \text{und} \quad Z_p = \frac{p a^2}{2 h} (m - 1) (n - m + 1) \quad . \quad 228.$$

X_p und Z_p sind zugleich die grössten Spannungen, die durch Nutzlast hervorgebracht
werden.

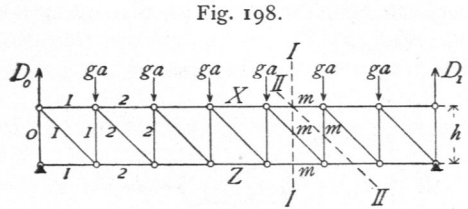


Fig. 198.

81.
Berechnung
d. Gitterstabs-
spannungen.

β) Berechnung der Spannungen in den Gitterstäben. Für das Bruch-
stück in Fig. 199 sei bei beliebiger Belastung die Querkraft Q ; alsdann ist für
die Spannung in der Diagonalen

$$Y \cos \alpha = Q, \quad \text{woraus} \quad Y = \frac{Q}{\cos \alpha} \quad . \quad . \quad . \quad 229.$$

Ist in Fig. 200 die Querkraft für das Bruchstück Q' , so ist die Spannung in
der Verticalen

$$V = -Q' \quad . \quad . \quad . \quad 230.$$

Für die Diagonalen ist es, da der Schnitt
lothrecht gelegt werden kann, gleichgiltig, ob die
Last in der oberen oder unteren Gurtung liegt; für
die Verticalen dagegen ergibt sich, da der Schnitt
bei diesen schräg gelegt wird, ein anderes Q' , wenn
die Last oben, als wenn sie unten liegt.

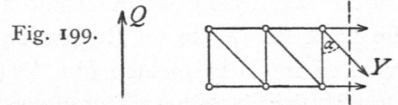


Fig. 199.

a) Das Eigengewicht erzeugt (Fig. 198) in der m -ten Diagonale (Schnitt II) die Querkraft

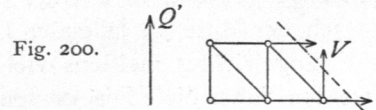


Fig. 200.

$$Q_m = D_0 - (m - 1) g a = \frac{g a}{2} (n - 2 m + 1) \quad \text{und}$$

$$Y_m^g = \frac{Q_m}{\cos \alpha} = \frac{g a}{2 \cos \alpha} (n - 2 m + 1) \quad . \quad . \quad . \quad 231.$$

Den selben Ausdruck fanden wir in Art. 177 (S. 158), Gleichung 217, für die
beim Netzwerk rechts fallenden Diagonalen. Die in Bezug auf Zug und Druck dort
gefundenen Ergebnisse gelten demnach auch hier: Die nach der Mitte fallenden
Diagonalen erhalten durch das Eigengewicht Zug; die nach der Mitte steigenden
Diagonalen erhalten Druck.

Für die Ermittlung der Spannungen in den Verticalen ist zu unterscheiden,
ob sich die Lastpunkte oben oder unten befinden. Im ersteren Falle (Fig. 198) ist

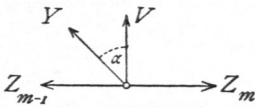
$$V_m = - Q_m = - \frac{g a}{2} (n - 2 m + 1), \dots \dots \dots 232.$$

im zweiten Falle

$$V'_m = - Q'_m = - \frac{g a}{2} (n - 1 - 2 m) \dots \dots \dots 233.$$

Die Art der Beanspruchung ergibt sich durch Betrachtung eines beliebigen nicht belasteten Knotenpunktes (Fig. 201). An einem Knotenpunkte der unteren Gurtung wirken, wenn die Laften an der oberen Gurtung angenommen werden, nur die Spannungen der Stäbe, welche sich an ihm treffen. Die algebraische Summe aller lothrechten Seitenkräfte muß Null sein, d. h. es muß $0 = Y \cos \alpha + V$, also $V = - Y \cos \alpha$ sein. Hieraus folgt der Satz: Die beiden Gitterstabsspannungen am Knotenpunkte der nicht belasteten Gurtung haben entgegengesetzte Beanspruchung; die Belastung, welche in einer Diagonalen Zug erzeugt, erzeugt in derjenigen Verticalen, welche mit ihr an einem Knotenpunkte der nicht belasteten Gurtung zusammentrifft, Druck und umgekehrt.

Fig. 201.



b) Für die ungünstigste Beanspruchung der Gitterstäbe, welche durch die Nutzlast hervorgebracht wird, ergibt sich bezüglich der Diagonalen durch dieselbe Beweisführung, wie in Art. 177 (S. 158), die gleiche Regel wie dort. Für die Verticalen ergibt sich zugleich aus dem Schlusssatze unter a: Jede Verticale erhält ihren größten Druck (bezw. Zug) bei derjenigen Belastung, bei welcher die mit ihr an

einem unbelasteten Knotenpunkte zusammentreffende Diagonale ihren größten Zug (bezw. Druck) erhält.

Wirken die Laften an der oberen Gurtung, so ergeben sich die Werthe für die Spannungen, wenn wir wiederum zur Ermittlung von Q die Knotenpunktsbelastungen durch gleichförmig vertheilte Laften ersetzt denken, wie folgt. Für das Maximum von Y_m und das Minimum von

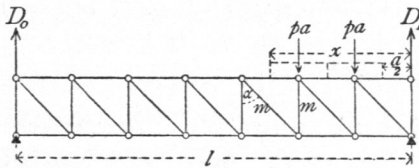


Fig. 202.

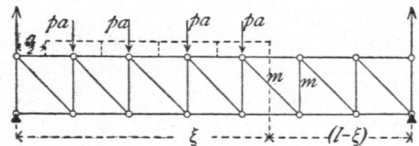


Fig. 203

V_m ergibt sich nach Fig. 202 der Auflagerdruck

$$D_0 = \frac{p \left(x - \frac{a}{2} \right)}{2 l} \left(x + \frac{a}{2} \right) = \frac{p}{2 l} \left[x^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right] = Q_m.$$

Sonach

$$Y_{m \max} = \frac{p}{2 l \cos \alpha} \left[x^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right] \quad \text{und} \quad V_{m \min} = - \frac{p}{2 l} \left[x^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right] \dots \dots 234.$$

Für $Y_{m \min}$ und $V_{m \max}$ findet man nach Fig. 203

$$Q = - \frac{p}{2 l} \left[\xi^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right];$$

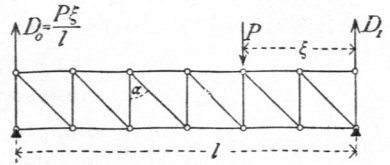
$$Y_{m \min} = - \frac{p}{2 l \cos \alpha} \left[(l-x)^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right] \quad \text{und} \quad V_{m \max} = + \frac{p}{2 l} \left[(l-x)^2 - \left(\frac{a}{2} \right)^2 \right] 235.$$

x bedeutet den Abstand der Mitte desjenigen Feldes, zu dem die Diagonale gehört, vom rechten Auflager; bei den Verticalen die Mitte des Feldes, zu welchem

diejenige Diagonale gehört, die mit der Verticalen an einem Knotenpunkte der nicht belasteten Gurtung zusammentrifft (hier also der unteren Gurtung).

Greifen die Lasten an der unteren Gurtung an, so stimmen die Formeln für die Diagonalen genau mit den eben entwickelten; auch diejenigen für die Verticalen, wenn man beachtet, daß x den soeben erwähnten Werth hat, daß sich also x hier auf die Mitte des Feldes bezieht, zu dem die Diagonale gehört, welche sich mit der Verticalen an einem Knotenpunkte der oberen Gurtung schneidet; statt V_m ist also dann V_{m-1} zu setzen.

Fig. 204.



c) Wenn der Träger durch eine Einzellaft belastet wird (Fig. 204), so erhält jede Diagonale zwischen dem Lastpunkt und dem linken Auflager, nach welchem hier die Diagonalen steigen, einen Zug

$$Y = \frac{P \xi}{l \cos \alpha}, \dots \dots \dots 236.$$

jede Verticale auf dieser Seite der Last einen Druck

$$V = - \frac{P \xi}{l} \dots \dots \dots 237.$$

Jede Diagonale zwischen dem Lastpunkt und dem rechten Auflager, nach dem die Diagonalen hier fallen, erhält einen Druck

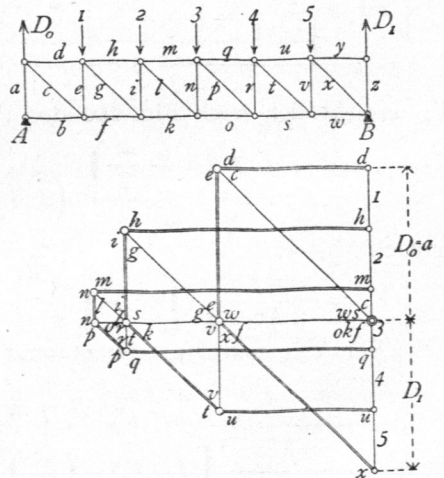
$$Y = - \frac{P(l - \xi)}{l \cos \alpha}, \dots \dots \dots 238.$$

jede Verticale auf dieser Seite einen Zug

$$V = \frac{P(l - \xi)}{l} \dots \dots \dots 239.$$

γ) Graphische Ermittlung der Spannungen. Der Träger sei durch eine gleichmäßig vertheilte Last (Eigengewicht, bzw. volle Nutzlast) belastet; in jedem Knotenpunkte der oberen Gurtung wirke die Last $g a$, bzw. $p a$. Hiernach ist in Fig. 205 der Kräfteplan nach der Cremona'schen Methode gezeichnet, worüber weitere Bemerkungen unnöthig sind.

Fig. 205.



Wenn die Zeichnung für eine Belastung g auf die Längeneinheit construirt ist, so geben die Längen der einzelnen Linien auch zugleich die Beanspruchungen für die Belastung p auf die Längeneinheit, falls dieselben nur auf einem Maßstabe abgegriffen werden, auf welchem diejenige Länge $p a$ bedeutet, welche vorher $g a$ bedeutet hatte.

Sind die Maximalspannungen in den Gitterstäben, welche durch Verkehrs- last erzeugt werden, zu bestimmen, so ergibt die Vergleichung der in Art. 180 (S. 164) für Y_{\min}^{\max} und V_{\min}^{\max} gefundenen Werthe mit den in Art. 177 (S. 158) für den Parallel- träger mit Netzwerk gefundenen Werthen für Y und Q die genaue Uebereinstimmung beider, falls x den in Art. 180 (S. 165) angegebenen Werth hat.

182.
Graphische
Ermittlung
der
Spannungen.

Fig. 206.

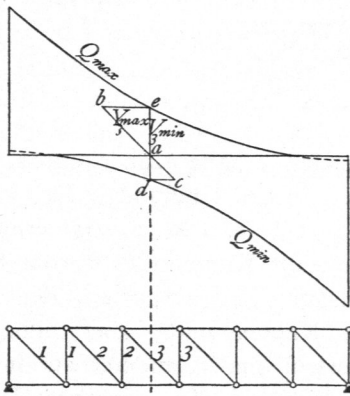
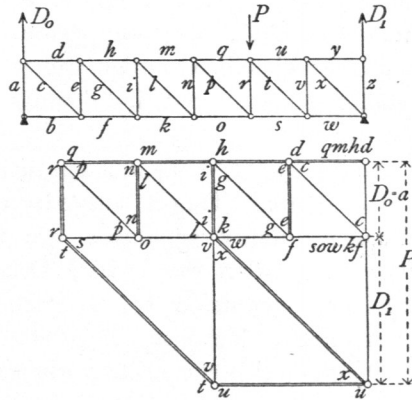


Fig. 207.



Die oben stehende Curve (Fig. 206) ergibt demnach die Werthe für Q_{max} , so wie Q_{min} und damit, wie gezeichnet, leicht die Werthe für Y und V . Der für V_{3min} angegebene Werth entspricht einer Belastung der oberen Gurtung.

Sämmtliche durch eine Einzellaft erzeugten Spannungen können leicht mittels eines *Cremona'schen* Kräfteplanes (Fig. 207) ermittelt werden.

4) Parallelträger mit nur gezogenen, bezw. nur gedrückten Diagonalen.

Im vorhergehenden Kapitel ist gezeigt worden, daß die gedrückten Stäbe mit Rücksicht auf Widerstand gegen Zerknicken unter Umständen wesentlich stärker construirt werden müssen, als die einfache Druckbeanspruchung erfordert. Bei der Bestimmung der Querschnittsgröße sind vielfach Zuschläge zu machen, welche bei den gezogenen Stäben nicht nöthig sind. Man wird deshalb bei gewissen Materialien, besonders bei Schmiedeeisen, die Verwendung gedrückter Stäbe möglichst beschränken und statt deren, wenn möglich, gezogene anordnen. Wo aber gedrückte Stäbe nicht entbehrt werden können, empfiehlt es sich, die kürzeren Stäbe als gedrückte, die längeren als gezogene anzuordnen. Bei manchen Materialien hingegen, insbesondere beim Holz, macht die Anordnung der Verbindungen eine möglichst geringe Verwendung von Zugstäben und eine möglichst ausgedehnte Verwendung von Druckstäben wünschenswerth.

183.
Grundfatz.

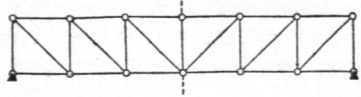
Bei den Trägern mit Fachwerk ist die Anordnung von nur gezogenen, bezw. nur gedrückten Diagonalen möglich.

Wir betrachten zunächst die Träger mit nur gezogenen Diagonalen.

Wie in Art. 180 (S. 164) nachgewiesen ist, erzeugt das Eigengewicht, so wie auch eine gleichmäßige Belastung aller Knotenpunkte in den nach der Mitte fallenden Diagonalen Zug, in den nach der Mitte steigenden Diagonalen Druck. Soll also durch die angegebene Belastung, welche für den Hochbau weitaus die wichtigste ist, in den Diagonalen nur Zug entstehen, so ordnet man nur nach der Mitte fallende Diagonalen an, construirt also den Träger genau fymmetrisch zur Mitte (Fig. 208). Ist die Felderzahl ungerade, so erhalten die Diagonalen im Mittelfelde bei dieser Be-

184.
Träger mit nur gezogenen Diagonalen.

Fig. 208.



ist, in den Diagonalen nur Zug entstehen, so ordnet man nur nach der Mitte fallende Diagonalen an, construirt also den Träger genau fymmetrisch zur Mitte (Fig. 208). Ist die Felderzahl ungerade, so erhalten die Diagonalen im Mittelfelde bei dieser Be-