

Fig. 281.

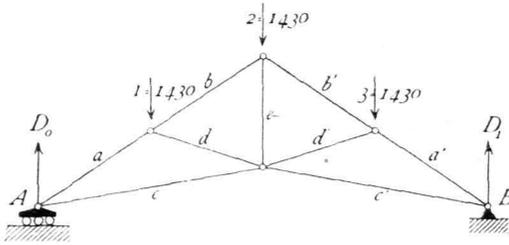


Fig. 282.

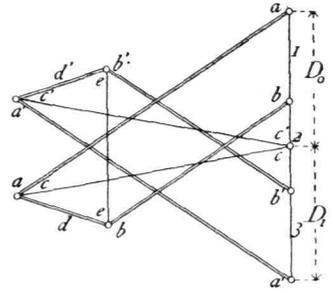


Fig. 283.

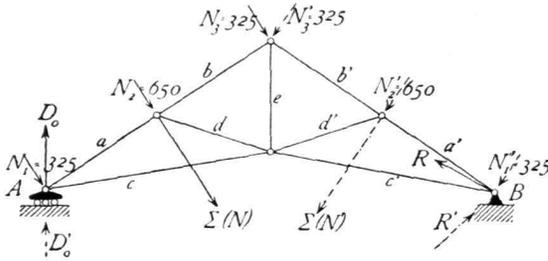


Fig. 284.

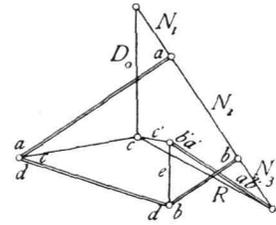
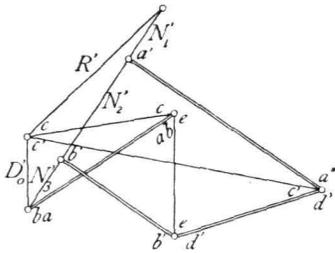


Fig. 285.



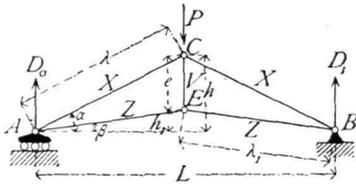
Für schiefe Belastungen durch Winddruck sind die Spannungen, wie beim englischen Dachstuhl gezeigt, zu ermitteln.

Die graphische Ermittlung der Spannungen im deutschen Dachstuhl für die Belastungen durch Eigengewicht und Winddruck von der einen, bezw. der anderen Seite zeigen die Fig. 281 bis 285.

c) Dreiecksdächer.

Die Aufstellung der Gleichgewichtsbedingungen für die einzelnen Knotenpunkte ergibt (Fig. 286), da $D_0 = D_1 = \frac{P}{2}$ ist, die Werthe der Stabspannungen.

Fig. 286.



$$\begin{aligned} &\text{Es ist } 0 = X \cos \alpha + Z \cos \beta \\ &\text{und } 0 = D_0 + X \sin \alpha + Z \sin \beta, \text{ woraus} \\ &X = - \frac{P}{2 \cos \alpha (\operatorname{tg} \alpha - \operatorname{tg} \beta)} = - \frac{P \lambda}{2 e} \\ &Z = + \frac{P}{2 \cos \beta (\operatorname{tg} \alpha - \operatorname{tg} \beta)} = \frac{P \lambda_1}{2 e} \end{aligned} \quad 309.$$

Sowohl X wie Z nehmen mit wachsendem e ab; für den Materialverbrauch ist also ein mög-

licht großes e günstig.

Ferner ist $P + V + 2 X \sin \alpha = 0$, woraus

$$V = P \frac{\operatorname{tg} \beta}{\operatorname{tg} \alpha - \operatorname{tg} \beta} = \frac{P h_1}{h - h_1} = \frac{P h_1}{e} \dots \dots \dots 309a.$$

So lange h_1 positiv ist, d. h. E über der Horizontalen AB liegt, ist V positiv,

434.
Ermittlung
der
Spannungen.

d. h. Zug; für $h_1 = 0$ ist auch $V = 0$, d. h. wenn AEB eine gerade Linie ist, hat die Stange CE keine Spannung; wird h_1 negativ, d. h. liegt E unter der Linie AB , so ist V negativ, d. h. Druck.

Die Spannungen durch Windbelastung sind, wie beim englischen Dachstuhl gezeigt, vermittels der Ritter'schen Methode oder durch Aufstellung der Gleichgewichtsbedingungen zu ermitteln. Bequemer ist, besonders für diese Belastungsart, die graphische Ermittlung.

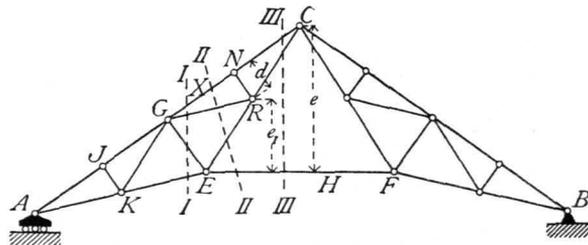
d) Französische oder Polonceau-Dachstühle.

Die Berechnung und die Construction der Stabspannungen ist hier nach Ermittlung sämtlicher äußerer Kräfte für die verschiedenen Belastungsarten in der allgemein gezeigten Weise (siehe Art. 376, S. 339) vorzunehmen; die Berechnung geschieht meistens bequem vermittels der Momentenmethode, die graphische Ermittlung nach Cremona. Die Formeln für die einzelnen Stabspannungen werden nicht sehr einfach, so daß wir von der Aufstellung von Formeln hier absehen wollen.

Ueber den einfachen Polonceau-Dachstuhl braucht demnach hier nichts weiter gesagt zu werden. Besondere Aufmerksamkeit dagegen erfordert der zusammengesetzte Polonceau-Dachstuhl (siehe Art. 424, S. 390). Bei demselben ist es nämlich für eine Anzahl von Stäben nicht möglich, die Schnitte so zu legen, daß nur drei Stäbe vom Schnitte getroffen werden; beim graphischen Verfahren stellt sich eine analoge Schwierigkeit heraus. Wir werden uns deshalb hier nur mit dem zusammengesetzten Polonceau-Dachstuhl beschäftigen.

1) Berechnung der Spannungen. Bei der Momentenmethode ist der Momentenpunkt so zu wählen, daß für denselben alle Unbekannten mit Ausnahme einer einzigen das Moment Null haben, mithin nur eine Unbekannte in der Gleichung verbleibt. Bei einigen Stäben ist es nun möglich, den Schnitt so zu legen, daß mit Ausnahme einer einzigen sämtliche Stabrichtungen sich in einem Punkte schneiden; in diesem Falle ist dieser Punkt als Momentenpunkt für die Ermittlung der Spannungen in demjenigen Stabe zu wählen, welcher nicht durch diesen Punkt geht. So werden durch den Schnitt II (Fig. 287) vier Stäbe geschnitten, deren drei sich in G treffen; die Spannung in KE kann demnach durch Aufstellung der Momentengleichung für G als Drehpunkt aufgesucht werden. Trifft aber der Schnitt vier oder mehr Stäbe, von welchen sich nicht alle mit Ausnahme eines einzigen in einem Punkte schneiden, so bleibt nichts übrig, als eine Reihe von Stabspannungen vorher zu bestimmen, um diese nicht mehr als Unbekannte in der Momentengleichung zu haben. Man bestimme also zunächst die Spannungen jener Stäbe, bei denen Schnitte möglich sind, die nur drei Stäbe treffen; indem alsdann diese Spannungen als Bekannte eingeführt werden, bleiben in den Momentengleichungen nur noch die gesuchten Unbekannten. Um

Fig. 287.



435-
Einfacher
Polonceau-
Dachstuhl.

436.
Zusammen-
gesetzter
Polonceau-
Dachstuhl.