

4. Kapitel.

Console- oder Kragdächer.

236. Auflagerdrücke. Die Confole- oder Kragdächer find Dächer, welche, wie die Confole- oder Kragträger (fiehe Art. 156 bis 159, S. 135 bis 137), an ihrem einen Ende unterflützt find, am anderen Ende frei schweben. Demnach muß auch hier, falls Gleichgewicht stattfinden foll, Seitens der Wand, an welcher das Confole-Dach besestigt ist, ein Auflagerdruck und ein Moment geleistet werden.

1) Auflagerdrücke. Für lothrechte Belastungen ist der Auflagerdruck im Punkte A (Fig. 310)

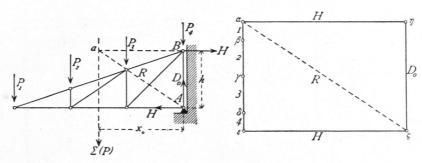
$$D_0 = \Sigma (P) \quad . \quad 324.$$

Das Seitens der Wand zu leistende Moment muß dem resultirenden Momente der äußeren Kräfte, d. h. demjenigen von Σ (P) und A genau gleich sein und entgegengesetzte Drehrichtung haben. Da $D_0 = \Sigma$ (P) ist und beide Kräfte einander parallel sind, so bilden sie ein Kräftepaar mit dem Momente $M_0 = x_0 \Sigma$ (P). Dieselbe Größe hat also das von der Mauer zu leistende Moment. Wir denken uns

dieses Moment durch zwei gleiche, parallele und entgegengesetzt gerichtete Kräfte H in den Punkten A und B gebildet; alsdann ist H $h=M_0=x_0$ Σ (P) und daraus

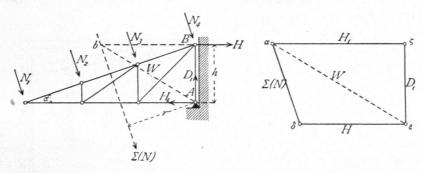
$$H = \frac{\sum (P) x_0}{h} \dots \dots 325$$

Fig. 310.



Bei der Belastung durch Winddruck (Fig. 311) entsteht im Punkte A ein schiefer Stützendruck, welcher in eine lothrechte Seitenkraft D_1 und eine wagrechte

Fig. 311.



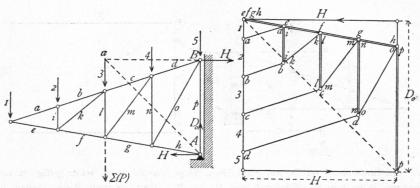
Seitenkraft H_1 zerlegt werden kann. Außerdem muß von der Wand ein Moment geleistet werden, welches in Bezug auf A als Momentenpunkt demjenigen der Windlasten gleich, der Drehrichtung nach entgegengesetzt ist. Um dieses Moment zu erzeugen, bringen wir in B eine Kraft H an, welche sich aus der Bedingung bestimmt

$$0 = H h - \Sigma (N) r, \text{ woraus } H = \frac{r}{h} \Sigma (N).$$
 Es wird ferner
$$D_1 = \Sigma (N) \cos \alpha \text{ und } H_1 = H + \Sigma (N) \sin \alpha = \Sigma (N) \left(\frac{r}{h} + \sin \alpha \right)$$

Die Construction der Kräfte H_1 , D_1 und H erfolgt in ähnlicher Weise, wie bei lothrechter Belastung. Man vereinigt Σ (N) und die in B angreisende Kraft H zu einer Mittelkraft, welche durch b geht, und H_1 mit D_1 zu einer zweiten Mittelkraft, welche durch A geht. Beide Kräfte halten das Dach im Gleichgewicht, haben also die Richtung b A, bezw. A b.

Ift $\alpha \delta = \Sigma(N)$, so ziehe man durch δ eine Parallele zur Richtung von H, durch α eine Parallele

Fig. 312.



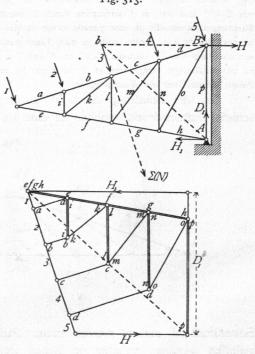
zur Richtung von W; man erhält als Schnittpunkt ε , und es ift $\delta \varepsilon = H$, $\varepsilon \alpha = W$. Nun zerlege man $\varepsilon \alpha$ in D_1 und H_1 , fo wird $\varepsilon \zeta = D_1$, $\zeta \alpha = H_1$.

2) Stabspannungen. Um die Stabspannungen zu ermitteln, sind hier nur Belastung durch das Eigengewicht, durch volle Schnee- und volle Windbelastung in das Auge zu fassen.

Die Berechnung für die verfchiedenen möglichen Formen ist nach der Momentenmethode ohne Schwierigkeit durchzuführen, und zwar fowohl wenn die Lasten lothrecht, als wenn sie senkrecht zur Dachsläche gerichtet sind; es braucht darauf hier nicht weiter eingegangen zu werden.

Das graphische Versahren ist in Fig. 312 u. 313 für einen Console-Dachstuhl, und zwar für Belastung durch Eigengewicht und durch Winddruck, durchgeführt. Zuerst sind die äusseren Kräste, wie oben gezeigt, ermittelt, in der Reihensolge der Knotenpunkte an einander getragen und dann ist der Krästeplan construirt, der ohne Weiteres verständlich ist.

Fig. 313.



237. Stabfpannungen.