



UNIVERSITÄTS-  
BIBLIOTHEK  
PADERBORN

## **Die Statik im Stahlbetonbau**

**Beyer, Kurt**

**Berlin [u.a.], 1956**

b) Die Kegelschale

---

[urn:nbn:de:hbz:466:1-74292](https://nbn-resolving.org/urn:nbn:de:hbz:466:1-74292)

Zur Berechnung der Schnittkräfte aus Schneelast wird  $g = p_s \cos \alpha$  eingesetzt.  
 Waagrecht abgeglichene Auflast (Abb. 788 u. 789):

$$\left. \begin{aligned} G &= \gamma \pi r_z^2 (f \pm \frac{2}{3} z), \quad N_y = \mp \frac{\gamma z \operatorname{ctg} \alpha}{6 \sin \alpha} (3f \pm 2z), \quad N_\beta = \mp \gamma z (f \pm z) \frac{\cos \alpha}{\sin^2 \alpha}, \\ \Delta r_z &= \mp \frac{\gamma z^2 \cos^2 \alpha}{E h \sin^3 \alpha} \left[ (f \pm z) - \frac{\mu}{6} (3f \pm 2z) \right], \\ \vartheta &= \pm \frac{\gamma z \cos^2 \alpha}{E h \sin^3 \alpha} \left( \frac{3}{2} f \pm \frac{8}{3} z \right). \end{aligned} \right\} (1143)$$

Eigengewicht (g) einer offenen Kegelschale (Abb. 790)

$$\left. \begin{aligned} N_y &= -\frac{g z}{2 \sin^2 \alpha} \left( 1 - \frac{z_1^2}{z^2} \right), \quad N_\beta = -g z \operatorname{ctg}^2 \alpha, \\ \Delta r_z &= -\frac{g z^2}{E h} \operatorname{ctg}^3 \alpha \left[ 1 - \frac{\mu}{2 \cos^2 \alpha} \left( 1 - \frac{z_1^2}{z^2} \right) \right], \\ \vartheta &= -\frac{g z \operatorname{ctg} \alpha}{E h \sin^2 \alpha} \times \\ &\quad \times \left[ \frac{1}{2} + \mu - (2 + \mu) \cos^2 \alpha - \frac{1}{2} \frac{z_1^2}{z^2} \right]. \end{aligned} \right\} (1144)$$

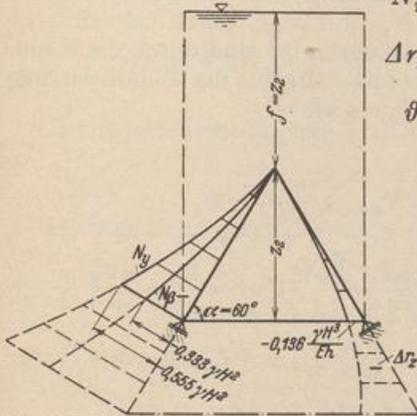


Abb. 788. Schaulinien für Auflast bei der aufgestützten Kegelschale.

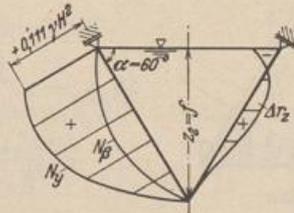


Abb. 789. Schaulinien für Auflast bei der aufgehängten Kegelschale.

Offene Kegelschale mit Kopfring und Ringlast  $G_0$  (Abb. 791)

$$\left. \begin{aligned} N_y &= -\frac{G_0}{2 \pi z \cos \alpha}, \quad N_\beta = 0, \\ \Delta r_z &= \frac{\mu G_0}{2 \pi E h \sin \alpha}, \quad \vartheta = -\frac{G_0}{E h} \frac{1}{2 \pi z \sin \alpha}. \end{aligned} \right\} (1145)$$

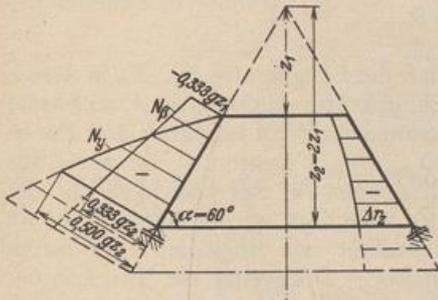


Abb. 790. Schaulinien für Eigengewicht.

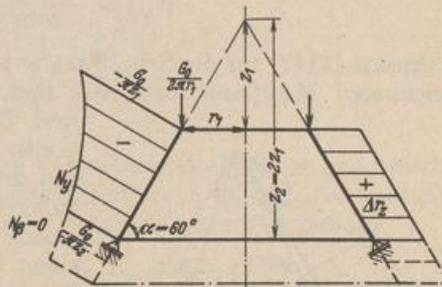


Abb. 791. Schaulinien für Ringlast.

Periodische Belastung. Entwicklung als trigonometrische, nach ganzen Vielfachen von  $\beta$  fortschreitende Reihe. Die Koeffizienten sind Funktionen von  $z$ .

$$p_x = \sum X_n \sin n\beta, \quad p_y = \sum Y_n \cos n\beta, \quad p_z = \sum Z_n \cos n\beta, \quad n = 0, 1 \dots \infty.$$

Die allgemeinen Gleichgewichtsbedingungen (1113) werden durch den Ansatz

$$N_y = \sum N_{y n} \cos n\beta, \quad N_\beta = \sum N_{\beta n} \cos n\beta, \quad N_{y\beta} = \sum N_{y\beta n} \sin n\beta$$

erfüllt, wenn die allein von  $z$  abhängigen Funktionen  $N_{yn}$ ,  $N_{\beta n}$ ,  $N_{y\beta n}$  den folgenden beiden simultanen totalen Differentialgleichungen genügen.

$$\left. \begin{aligned} \frac{dN_{y\beta n}}{dy} + \frac{2}{y} N_{y\beta n} + X_n + \frac{n}{\sin \alpha} Z_n &= 0, \\ \frac{d}{dy} (yN_{yn}) + \frac{n}{\cos \alpha} N_{y\beta n} + yY_n + yZ_n \operatorname{ctg} \alpha &= 0. \end{aligned} \right\} \quad (1146)$$

Außerdem ist

$$N_{\beta n} = -yZ_n \operatorname{ctg} \alpha.$$

Darnach kann  $N_{y\beta n}$  unabhängig von den beiden anderen Schnittkräften aus (1146) berechnet werden. Die allgemeine Lösung dieser linearen Differentialgleichung ist bekannt (Hütte 26. Aufl. Bd. 1 S. 101), so daß  $N_{yn}$  mit  $N_{y\beta n}$  durch eine einfache Quadratur gefunden wird. Die beiden Integrationskonstanten sind durch die Randbedingungen bestimmt. Die Lösung liefert die Schnittkräfte aus der Windbelastung eines Kegeldaches mit  $p_x = 0$ ,  $p_y = 0$ ,  $p_z = \sum Z_n \cos n\beta$ .

Lösung für  $Z_n = Z_n(y) = \text{const.}$

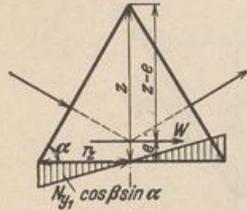


Abb. 792.

$$\begin{aligned} \frac{dN_{y\beta n}}{dy} + \frac{2}{y} N_{y\beta n} + \frac{nZ_n}{\sin \alpha} &= 0, \\ N_{y\beta n} &= e^{-\int \frac{2}{y} dy} \left[ C_1 - \int \frac{nZ_n}{\sin \alpha} e^{\int \frac{2}{y} dy} dy \right] = \frac{C_1}{y^2} - \frac{nZ_n}{\sin \alpha} \frac{y}{3}, \\ \frac{d(yN_{yn})}{dy} + \frac{n}{\cos \alpha} \left( \frac{C_1}{y^2} - \frac{nZ_n}{\sin \alpha} \frac{y}{3} \right) + yZ_n \operatorname{ctg} \alpha &= 0, \\ N_{yn} &= Z_n y \frac{n^2 - 3 \cos^2 \alpha}{6 \sin \alpha \cos \alpha} + \frac{nC_1}{y^2 \cos \alpha} + \frac{C_2}{y}. \end{aligned}$$

Damit für  $y = 0$  die Schnittkräfte endlich bleiben, ist  $C_1 = 0$ ,  $C_2 = 0$ .

$$\left. \begin{aligned} N_y &= -\frac{Z_n z}{6} \frac{n^2 - 3 \cos^2 \alpha}{\sin^2 \alpha \cos \alpha} \cos n\beta, \\ N_\beta &= -Z_n z \frac{\operatorname{ctg} \alpha}{\sin \alpha} \cos n\beta, \\ N_{y\beta} &= -\frac{nZ_n z}{3 \sin^2 \alpha} \sin n\beta. \end{aligned} \right\} \quad (1147)$$

Der Ansatz (1147) für die Schnittkräfte zeigt, daß die Längskräfte  $N_y$ ,  $N_\beta$  in  $n$  ausgezeichneten Meridianebenen Null und die Schubkräfte gleichzeitig Grenzwerte sind. Der Spannungszustand ist durch drei drei Funktionen  $N_{yn}$ ,  $N_{\beta n}$ ,  $N_{y\beta n}$  bestimmt, die auch aus den drei Bedingungen für das Gleichgewicht der äußeren Kräfte berechnet werden können, die an einem Schalensektor  $\pi/n$  angreifen, der durch einen Breitenschnitt  $z$  begrenzt ist. Die aus der Belastung herrührenden Kräfte schneiden sich auf der Drehachse. Sie sind bei einer geraden Zahl  $n$  symmetrisch, ihre Resultierende senkrecht, dagegen bei einer ungeraden Zahl  $n$  antimetrisch, so daß eine waagrecht gerichtete resultierende Kraft entsteht. Die Untersuchung kann in beiden Fällen auf den halben Sektor beschränkt werden.

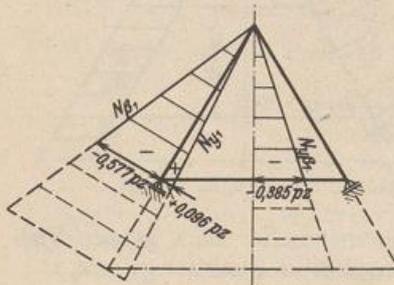


Abb. 793. Schaulinien für Windbelastung  $p \sin \alpha \cos \beta$ .

Lösung für  $p_x = 0$ ,  $p_y = 0$ ,  $p_z = p \sin \alpha \cos \beta$  (Abb. 793).  
Waagerechte Resultierende der äußeren Kräfte (Abb. 792).

$$W = 4 \int_0^{\frac{\pi}{2}} \int_0^y p_z \sin \alpha \cos \beta dy r_z d\beta = 4 p \sin^2 \alpha \cos \alpha \int_0^{\frac{\pi}{2}} \int_0^y y \cos^2 \beta dy d\beta = \frac{\pi}{2} p z^2 \cos \alpha.$$

$$W \cdot (z - \epsilon) = 4 \int_0^{\frac{\pi}{2}} \int_0^y p_z \sin \alpha \cos \beta \frac{s}{\sin \alpha} r_z dy d\beta = \pi p \frac{z^3}{3} \sin \alpha \cos \alpha, \quad (z - \epsilon) = \frac{2y}{3 \sin \alpha}.$$

Gleichgewicht aller äußeren Kräfte gegen Drehen um eine Achse  $\beta^* = \frac{\pi}{2}$  in der Ebene des Breitenkreises.

$$W_e = 4 \int_0^{\frac{\pi}{2}} N_{y\beta} \cos \beta \sin \alpha \cdot r_z \cos \beta \cdot r_z d\beta, \quad N_y = \frac{p z}{6} \frac{1 - 3 \cos^2 \alpha}{\sin \alpha \cos \alpha} \cos \beta.$$

Gleichgewichtsbedingung (1137)

$$N_\beta = -p z \operatorname{ctg} \alpha \cos \beta.$$

Gleichgewicht gegen Verschieben in der Richtung  $W$

$$4 \int_0^{\frac{\pi}{2}} N_y \cos \alpha \cos \beta \cdot r_z d\beta + 4 \int_0^{\frac{\pi}{2}} N_{y\beta} \sin^2 \beta \cdot r_z d\beta - W = 0,$$

$$N_{y\beta} = -\frac{p z}{3 \sin \alpha} \sin \beta.$$

c) Die Zylinderschale. Die allgemeinen Gleichgewichtsbedingungen (1137) der Kegelschale vereinfachen sich mit  $r = a = \text{const}$  und  $\alpha = 90^\circ$ . Sie lauten

$$\frac{\partial N_\beta}{\partial \beta} + a \frac{\partial N_{y\beta}}{\partial y} + a p_x = 0, \quad \frac{\partial N_{y\beta}}{\partial \beta} + a \frac{\partial N_y}{\partial y} + a p_y = 0, \quad N_\beta + a p_x = 0, \quad (1148)$$

so daß die Schnittkräfte  $N_\beta$ ,  $N_{y\beta}$ ,  $N_y$  in Verbindung mit zwei Integrationskonstanten der Reihe nach berechnet werden können. Diese sind durch die Randbedingungen bestimmt.

$$\left. \begin{aligned} N_\beta &= -p_x a, & N_{y\beta} &= \int \left( \frac{\partial p_x}{\partial \beta} - p_x \right) dy + C_1(\beta), \\ N_y &= -\int \left[ p_y + \frac{1}{a} \int \left( \frac{\partial^2 p_x}{\partial \beta^2} - \frac{\partial p_x}{\partial \beta} \right) dy + \frac{dC_1(\beta)}{d\beta} \right] dy + C_2(\beta). \end{aligned} \right\} \quad (1149)$$

Die Formänderung der Zylinderschale ist den Verträglichkeitsbedingungen zwischen den Komponenten  $u$ ,  $v$ ,  $w$  des Verschiebungszustandes und den Komponenten  $\epsilon_y$ ,  $\epsilon_\beta$ ,  $\gamma_{y\beta}$  der Verzerrung eines differentialen Abschnitts unterworfen.

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_y &= \frac{\partial v}{\partial y}, & \epsilon_\beta &= \frac{\partial u}{a \partial \beta} - \frac{w}{a}, & \gamma_{y\beta} &= \frac{\partial v}{a \partial \beta} + \frac{\partial u}{\partial y}, \end{aligned} \right\} \quad (1150)$$

$$v = \int \epsilon_y dy + C_3(\beta), \quad u = \int \left( \gamma_{y\beta} - \frac{\partial v}{a \partial \beta} \right) dy + C_4(\beta), \quad w = \frac{\partial u}{\partial \beta} - a \epsilon_\beta.$$

Die Dehnungen  $\epsilon_y$ ,  $\epsilon_\beta$  und die Winkeländerung  $\gamma_{y\beta}$  sind durch das Elastizitätsgesetz bestimmt (1104). Darnach ist

$$\epsilon_y = \frac{1}{E h} (N_y - \mu N_\beta), \quad \epsilon_\beta = \frac{1}{E h} (N_\beta - \mu N_y), \quad \gamma_{y\beta} = \frac{2(1 + \mu)}{E h} N_{y\beta}. \quad (1151)$$