## 2.3 Reine Torsion

## 2.3.1 Offene Querschnitte

Unter der Voraussetzung  $\vartheta = \varphi = konst.$  wird auch die Dehnung  $\varepsilon_{zz}$  nach (3.12) gleich null. Die nicht verschwindenden **Verzerrungen** sind (mit (3.17a)):

$$\gamma_{xz} = -(y + \omega_{,x}) \varphi'(z) = -(y - y_D + \omega_{D,x}) \vartheta$$
  
$$\gamma_{yz} = (x - \omega_{,y}) \varphi'(z) = (x - x_D - \omega_{D,y}) \vartheta$$

Spannungen:

$$\sigma_{xx} = \sigma_{yy} = \sigma_{zz} = \tau_{xy} = 0$$
  

$$\tau_{xz} = -(y - y_D + \omega_{D,x}) \vartheta G$$
  

$$\tau_{yz} = (x - x_D - \omega_{D,y}) \vartheta G$$
(3.18)

## Gleichgewichtsbedingungen

am Volumenelement ((1.3) S. 7 - ohne Volumenkräfte):

$$\tau_{xz,z} = 0 \qquad \implies \tau_{xz} = \tau_{xz}(x, y)$$
  
$$\tau_{yz,z} = 0 \qquad \implies \tau_{yz} = \tau_{yz}(x, y)$$
  
$$\tau_{xz,x} + \tau_{yz,y} = 0$$

Damit stehen für die drei Größen  $\tau_{xz}, \tau_{yz}, \omega_D$  folgende drei Gleichungen zur Verfügung:

$$\tau_{xz} = -\left[ y - y_D + \omega_{D,x} \right] \vartheta G$$
  
$$\tau_{yz} = \left[ x - x_D - \omega_{D,y} \right] \vartheta G$$
  
$$\tau_{xz,x} + \tau_{yz,y} = 0 \qquad .$$

Das Gleichungssystem wird über die Benutzung einer **Spannungsfunktion**  $\Phi(x, y)$  gelöst.

Die Ansätze

$$\tau_{xz}(x, y) = +2 G \vartheta \Phi_{,y}(x, y)$$
  

$$\tau_{yz}(x, y) = -2 G \vartheta \Phi_{,x}(x, y)$$
(3.19)

erfüllen die Gleichgewichtsbedingungen und formulieren die Ableitungen der Spannungen mit (3.18) zu:

$$\tau_{xz,y} = 2G \vartheta \Phi_{,yy} = (-1 - \omega_{D,xy}) \vartheta G$$
$$-\tau_{yz,x} = 2G \vartheta \Phi_{,xx} = (-1 + \omega_{D,xy}) \vartheta G$$

Die Addition beider Gleichungen führt auf die **POISSONsche Differenzialgleichung** (Simeon Denise Poisson, 1781-1840):

$$\Delta \Phi(x, y) = -1 \qquad (3.20)$$

Sie ist die allgemeine Dgl. für das Problem (s. B/1.1 AIRYsche Spannungsfunktion).

Bei der Lösung des Problems ist die **Randbedingung** zu erfüllen, dass die Mantelfläche des Torsionsstabes kräftefrei ist:



mit der Spannungsfunktion (3.19):

 $\Phi_{y} dy + \Phi_{x} dx = d\Phi = 0$  $\Phi(\text{Rand}) = \text{konst.}$ 

 $\Phi(\text{Rand})$  wird gleich null gesetzt, da die Spannungen nur aus Ableitungen der Funktion  $\Phi$  gebildet werden.

Die **Lösung der Dgl.**  $\Delta \Phi(x, y) = -1$  setzt sich aus dem homogenen  $\Phi_h$  und dem partiellen Teil  $\Phi_p$  zusammen:

 $\Phi_h$  kann aus dem Katalog (s. B/1.1 AIRY<br/>sche Spannungsfunktion) entnommen werden.

Für  $\Phi_p$  wird der Ansatz

$$\Phi_p = C\left(x^2 + y^2\right)$$

gewählt.

Die Konstante C wird über die Dgl. zu

$$C = -\frac{1}{4}$$

bestimmt.

Damit lautet die vollständige Lösung der Dgl:

$$\Phi = \Phi_h - \frac{x^2 + y^2}{4} \qquad (3.21)$$

Um die aus der Grundlagenmechanik bekannte Beziehung

$$9 = \frac{M_t}{GI_t}$$
(3.22)

weiterhin verwenden zu können, wird das Torsionsträgheitsmoment  $I_t$  bereitgestellt.

Es wird über eine Äquivalenzbetrachtung (Moment um Stabachse) gewonnen (s. (1.9), S. 9):

$$M_{t} = \int_{(A)} (\tau_{yz} x - \tau_{xz} y) dA$$
  
=  $-2G \vartheta \int_{(A)} (\Phi_{,x} x + \Phi_{,y} y) dx dy$   
=  $-2G \vartheta \left\{ \int_{(x)} \left[ \int_{(y)} \Phi_{,y} y dy \right] dx + \int_{(y)} \left[ \int_{(x)} \Phi_{,x} x dx \right] dy \right\}$ 

Nach partieller Integration erhält man:

$$M_{t} = -2G \vartheta \left\{ \int_{(x)} \left[ y \Phi \Big|_{y_{1}(x)}^{y_{2}(x)} - \int_{(y)} \Phi \, dy \right] dx + \int_{(y)} \left[ x \Phi \Big|_{x_{1}(y)}^{x_{2}(y)} - \int_{(x)} \Phi \, dx \right] dy \right\}$$

Wegen  $\Phi(\text{Rand}) = 0$ , folgt:

$$x \Phi \Big|_{x_1}^{x_2} = y \Phi \Big|_{y_1}^{y_2} = 0$$

und endlich:

$$M_t = 4 G \vartheta \int_{(A)} \Phi \, dA$$

Damit wird das Torsionsträgheitsmoment:

$$I_t = 4 \int_{(A)} \Phi \, dA \tag{3.23}$$

Wird die vorgestellte Theorie auf einen beliebigen **Rechteckquerschnitt** der Breite *b* und der Höhe h (b < h) angewandt, dann folgt die Spannungsfunktion (o. B.) zu:

$$\Phi(x,y) = \frac{4b^2}{\pi^3} \sum_{n=1,3,5,\dots}^{\infty} \frac{(-1)^{\frac{n-1}{2}}}{n^3} \left( 1 - \frac{\cosh\frac{n\pi y}{b}}{\cosh\frac{n\pi h}{2b}} \right) \cos\frac{n\pi x}{b} \qquad (3.24)$$

Diese ist im folgenden Bild für  $\beta = \frac{h}{b} = 2$  dargestellt:



Daraus werden die Spannungen berechnet:

$$\tau_{xz}(x, y) = \frac{8}{\pi^2} G \Im b \sum_{n=1,3,5,\dots}^{\infty} \frac{(-1)^{\frac{n+1}{2}}}{n^2} \frac{\sinh \frac{n \pi y}{b}}{\cosh \frac{n \pi h}{2b}} \cos \frac{n \pi x}{b}$$

$$\tau_{yz}(x, y) = \frac{8}{\pi^2} G \Im b \sum_{n=1,3,5,\dots}^{\infty} \frac{(-1)^{\frac{n-1}{2}}}{n^2} \left( 1 - \frac{\cosh \frac{n \pi y}{b}}{\cosh \frac{n \pi h}{2b}} \right) \sin \frac{n \pi x}{b} \qquad (3.25)$$

Diese sind in den beiden folgenden Diagrammen für  $\beta = 1$  und  $\beta = 5$  und x = 0 bzw. y = 0 dargestellt:



Das Trägheitsmoment folgt endlich zu:

$$I_{t} = b^{3} h k_{1}(\beta) \qquad \text{mit:} \quad k_{1}(\beta) = \frac{1}{3} - \frac{64}{\pi^{5}} \frac{1}{\beta} \sum_{n=1,3,5,\dots}^{\infty} \frac{1}{n^{5}} \tanh\left(\frac{n\pi}{2}\beta\right) \quad . \tag{3.26}$$

Im folgenden Diagramm ist das Trägheitsmoment  $I_t$  (Faktor  $k_1$ ) in Abhängigkeit vom Seitenverhältnis  $\beta$  des Rechtecks dargestellt:



Ist das Rechteck sehr schmal, d. h. b << h, dann kann schon die Dgl. des Problems vereinfacht werden:

Die Schubspannung  $\tau_{xz}$  ändert sich in *y*-Richtung sehr wenig – im Gegensatz zu der Änderung der Spannung  $\tau_{yz}$  in *x*-Richtung.

Es gilt daher:

 $\tau_{xz,y} \ll \tau_{yz,x}$ 

Das ist gleichbedeutend mit:

$$\Phi_{,yy} \ll \Phi_{,xx}$$

Die partielle Dgl.  $\Delta \Phi = -1$  geht in eine gewöhnliche über:

$$\Phi_{xx} = -1 \quad .$$

Diese lässt sich sofort integrieren:

$$\Phi = -\frac{x^2}{2} + c_1 x + c_2 \quad .$$

Da  $\Phi$  über *x* eine gerade Funktion sein und auf dem Rand  $x = \pm \frac{b}{2}$  verschwinden muss, hat zu gelten:

$$c_1 = 0$$
  $c_2 = \frac{b^2}{8}$ .

Mit

$$\Phi = -\frac{x^2}{2} + \frac{b^2}{8} = \frac{b^2}{8} \left[ 1 - \left(\frac{2x}{b}\right)^2 \right]$$

bestimmt man schließlich:

$$\tau_{yz} = -2 G \vartheta \Phi_{,x} = 2 G \vartheta x$$

$$I_t = 4 \int_{(A)} \Phi \, dA = \frac{1}{3} b^3 h \qquad (3.27)$$

Diese Beziehungen werden auch für dünne **krummlinig berandete Querschnitte** benutzt:

Die Spannung verschwindet auf der Profilmittellinie, ändert sich linear über die Wanddicke h und erreicht an der Oberfläche den Maximalwert:

$$\tau_{zy_{\text{max}}} = G \,\vartheta \,h \quad . \tag{3.28}$$

Setzt sich der Querschnitt aus *n* Teilflächen zusammen, dann gilt wegen des Querschnittserhalts für das Torsionsträgheitsmoment:

$$I_{t} = \frac{1}{3} \sum_{i=1}^{n} h_{i}^{3} l_{i}.$$

$$l_{i} = \frac{1}{3} \sum_{i=1}^{n} h_{i}^{3} l_{i}.$$

Auf Grund der Formulierung über die Profilmittellinie kommt es jedoch zum Überschneiden oder Auseinanderklaffen von Teilen des Querschnitts. In einschlägigen Taschenbüchern werden daher experimentell bestimmte Korrekturfaktoren vorgeschlagen.

z. B. Dubbel:

Profil	L			Ι	РВ	+
Formel	$I_t = \frac{\eta}{3} \sum_{i=1}^n h_i^3 l_i$					
η	0,99	1,12	1,12	1,31	1,29	1,17

## 2.3.2 Geschlossene Querschnitte

Gleichgewicht am Stabelement dV = ds dz h:



$$\rightarrow: \quad t \, dz - \left( f + t_{,s} \, ds \right) dz = 0$$
  
$$\uparrow: \quad t \, ds - \left( f + t_{,z} \, dz \right) ds = 0$$

Aus den Gleichgewichtsbedingungen folgt: t = konst.

Der Schubfluss ist also für alle Punkte des Stabes derselbe.

**Momentenäquivalenz** bezüglich Drehachse (mit (3.15)) und  $t_{z} = 0$ :

$$dM_{t} = t r_{tD}(s) ds = t 2 dA_{m}$$
$$M_{t} = t \oint r_{tD}(s) ds = t 2 A_{m}$$

Darin ist  $A_m$  die vom Schubfluss eingeschlossene (mittlere) Fläche:

$$A_{m} = \frac{1}{2} \oint r_{tD}(s) \, ds \qquad (3.30)$$

Damit lautet der Schubfluss:

$$t = \frac{M_t}{2 A_m}$$
 1. BREDTsche Formel (3.31)  
Rudolf Bredt, 1896, 1842 – 1900)

Die maximale Schubspannung tritt bei der geringsten Wanddicke auf:

$$\tau_{\max} = \frac{M_t}{W_t} = \frac{M_t}{2A_m h_{\min}} \qquad (3.32)$$

Die Beziehung für die Drillung wird über eine Energiebetrachtung gewonnen:

•

$$\frac{\frac{1}{2}M_{t} \phi}{\underset{\text{Arbeit}}{\overset{\text{innere}}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{V}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{\overset{(V)}{V$$

Mit dem Volumen eines Stabelements dV = ds l h und der 1. BREDTschen Formel erhält man daraus:

$$\frac{1}{2}M_{t} \phi = \oint \frac{M_{t}^{2}}{4A_{m}^{2}} \frac{1}{h^{2}} \frac{1}{2G} l h ds = \frac{M_{t}^{2}}{4A_{m}^{2}} \frac{l}{2G} \oint \frac{ds}{h}$$

$$\vartheta = \frac{\phi}{l} = \frac{M_{t}}{GI_{t}} = \frac{M_{t}}{4A_{m}^{2}G} \oint \frac{ds}{h}$$
2. BREDTsche Formel (3.33)

Damit kann für das Torsionsträgheitsmoment geschrieben werden:

$$I_t = \frac{4A_m^2}{\oint \frac{ds}{h}} \qquad (3.34)$$

Die Verwölbung ist durch ein Zusatzglied gegenüber dem offenen Profil zu ergänzen.

Dazu werden die bereits bekannten Beziehungen (3.18) umgestellt:

•

$$\omega_{D,x} = -(y - y_D) - \frac{\tau_{xz}}{G \vartheta}$$
$$\omega_{D,y} = (x - x_D) - \frac{\tau_{yz}}{G \vartheta}$$

Nach Integration über x bzw. y folgt daraus  $\omega_D$  zu:

$$\omega_D = \int_0^s \left[ -\left(y - y_D\right) \frac{dx}{d\overline{s}} + \left(x - x_D\right) \frac{dy}{d\overline{s}} \right] d\overline{s} - \frac{1}{G \vartheta} \int_0^s \left(\tau_{xz} \frac{dx}{d\overline{s}} + \tau_{yz} \frac{dy}{d\overline{s}} \right) d\overline{s} + \omega_{D0}$$

Das erste Integral lässt sichwird wegen der Identität (s. S. 90) mit (3.16)

$$v_{t} = \varphi \left( y - y_{D} \right) \sin \alpha + \varphi \left( x - x_{D} \right) \cos \alpha \quad \text{und}$$
$$v_{t} = r_{tD} \varphi$$

kürzer schreiben:

$$-(y-y_D)\frac{dx}{ds}+(x-x_D)\frac{dy}{ds}=r_{tD}$$

Das zweite Integral kann wegen der Äquivalenz (s. Skizze) und (3.16)

 $-\tau_{zx} ds \sin \alpha dz + \tau_{zy} ds \cos \alpha dz = \tau_{zs} ds dz$ 

$$\tau_{zx} \, \frac{dx}{ds} + \tau_{zy} \, \frac{dy}{ds} = \tau_z$$

sowie (3.22)

$$M_t = G I_t \vartheta$$

ebenfalls vereinfacht werden:

$$\tau_{zs}(s) = \frac{M_t}{2A_m h} = \frac{GI_t \vartheta}{2A_m h}$$



$$\omega_D(s) = \int_0^s r_{tD}(\overline{s}) d\overline{s} - \frac{I_t}{2A_m} \int_0^s \frac{d\overline{s}}{h(\overline{s})} + \omega_{D0} \qquad (3.35)$$

 $\omega_{D0}$  wird dadurch bestimmt, dass die Verwölbung über die gesamte Querschnitts-fläche verschwinden muss:

$$\omega_{D0} = \frac{1}{A} \int_{(A)} \left[ \int_{0}^{s} \left( -r_{tD}(\overline{s}) + \frac{I_{t}}{2 A_{m} h(\overline{s})} \right) d\overline{s} \right] dA \qquad (3.36)$$

Da der zum offenen Querschnitt zusätzliche Term ebenfalls nur von der Geometrie abhängt, bleibt die Einheitsverwölbung eine rein geometrische Größe.

Auch für spezielle geschlossene Querschnitte lässt sich Wölbfreiheit nachweisen:

- *Geschlossene* Kreisringquerschnitte sind wegen des Verschwindens der Verwölbung auf den (unendlich vielen) Symmetrieachsen wölbfrei.
- Dreieckförmige *einzellige* Querschnitte sind wölbfrei, falls die Wanddicke seitenweise konstant ist.
   Die Verwölbung zwischen jeweils 2 Eckpunkten ist eine Gerade. Drei Punkte spannen eindeutig eine Ebene auf.



• Geschlossene Polygonquerschnitte mit *konstanter* Wanddicke, deren Profilmittellinien Kreistangenten-Polygone bilden, sind wölbfrei, damit auch alle regelmäßigen Vielecke (einschließlich Sonderform Kreis).



 $r_{tD} U = 2 A_m$  U Umfang des Polygons

• Geschlossene Polygonquerschnitte mit seitenweise konstanter Wanddicke  $h_i$  sind wölbfrei, da

$$r_{tD1} h_1 = r_{tD2} h_2 = ... = r_{tDn} h_n = \frac{r_{ti} l_i}{\frac{l_i}{h_i}} = konst.$$
  $i = 1, ..., n$