

## Schiefe Biegung

Werden Biegeträger mit einem unsymmetrischen Querschnittsprofil so auf Biegung belastet, dass das lokale Biegemoment in der  $(y,z)$ -Ebene des Querschnitts simultan mit 2 Komponenten ( $M_y, M_z$ ) wirkt, so spricht man von schiefer Biegung.

In Analogie zu den Ansätzen für gerade Biegung bei achsensymmetrischer Belastung entweder um die  $y$ -Achse:

$$\sigma_{xx} \sim z$$

bzw. um die  $z$ -Achse:

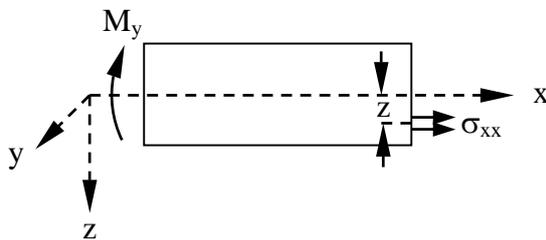
$$\sigma_{xx} \sim y$$

wird im Fall der schiefen Biegung von folgendem Ansatz für die lokale Biegespannung ausgegangen:

$$\sigma_{xx}(x, y, z) = B(x)y + C(x)z$$

Das Momentengleichgewicht bzgl. der  $y$ -Achse nimmt die Form an:

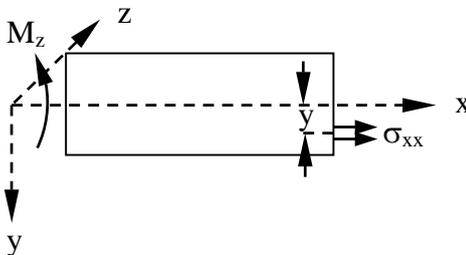
$$-M_y(x) + \iint_A z \sigma_{xx}(x, y, z) dA = 0$$



$$\Rightarrow M_y(x) = -B(x)I_{yz} + C(x)I_{yy}$$

Eine analoge Beziehung gilt für die Bilanz bzgl. der  $z$ -Achse:

$$-M_z(x) - \iint_A y \sigma_{xx}(x, y, z) dA = 0$$



$$\Rightarrow M_z(x) = -B(x)I_{zz} + C(x)I_{zy}$$

mit den axialen Flächenmomenten 2. Ordnung und den Deviationsmomenten:

$$I_{yy} = \iint_A z^2 dA$$

$$I_{zz} = \iint_A y^2 dA$$

$$I_{yz} = I_{zy} = -\iint_A yz dA$$

Die Kräftebilanz in Balkenlängsrichtung lautet:

$$\iint_A \sigma_{xx}(x, y, z) dA = 0 = B(x) \iint_A y dA + C(x) \iint_A z dA = [B(x) y_{SA} + C(x) z_{SA}] A$$

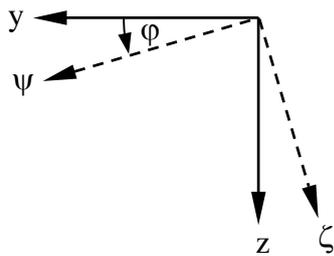
Diese Bedingung ist erfüllt, wenn die Koordinaten (0,0,x) die Verbindungslinie der Profilschwerpunkte ( $y_{SA}, z_{SA}$ ) bilden.

Die Substitution der Koeffizienten B(x), C(x) im Ansatz für die Biegespannungen durch die lokalen Biegemomente aus den Momentenbilanzen ergibt folgende Beziehung für die lokalen Biegespannungen:

$$\sigma_{xx}(x, y, z) = \frac{M_y(x) I_{zz} - M_z(x) I_{yz}}{I_{yy} I_{zz} - I_{yz} I_{zy}} z - \frac{M_z(x) I_{yy} - M_y(x) I_{zy}}{I_{yy} I_{zz} - I_{yz} I_{zy}} y$$

Die Deviationsmomente der Flächen nehmen die Werte Null an, wenn mindestens eine der Koordinaten-Achsen y oder z eine Symmetrieachse ist.

Liegt keine derartige Symmetrie vor, so existiert trotzdem für jeden Querschnitt ein Hauptachsensystem, in dem keine Deviationsmomente auftreten. Die Flächenmomente 2. Ordnung in zwei gegeneinander gekippten Bezugssystemen berechnen sich gemäß:



$$\psi = y \cos \varphi + z \sin \varphi$$

$$\zeta = -y \sin \varphi + z \cos \varphi$$

$$I_{\psi\psi} = \iint_A \zeta^2 dA = \iint_A [y^2 \sin^2 \varphi - 2yz \sin \varphi \cos \varphi + z^2 \cos^2 \varphi] dA$$

$$I_{\psi\psi} = \frac{1}{2} (I_{yy} + I_{zz}) + \frac{1}{2} (I_{yy} - I_{zz}) \cos 2\varphi + I_{yz} \sin 2\varphi$$

$$I_{\zeta\zeta} = \iint_A \psi^2 dA = \iint_A [y^2 \cos^2 \varphi + 2yz \sin \varphi \cos \varphi + z^2 \sin^2 \varphi] dA$$

$$I_{\zeta\zeta} = \frac{1}{2} (I_{yy} + I_{zz}) - \frac{1}{2} (I_{yy} - I_{zz}) \cos 2\varphi - I_{yz} \sin 2\varphi$$

$$I_{\psi\zeta} = -\iint_A \psi\zeta dA = \iint_A [(y^2 - z^2) \sin \varphi \cos \varphi - yz (\cos^2 \varphi - \sin^2 \varphi)] dA$$

$$I_{\psi\zeta} = -\frac{1}{2} (I_{yy} - I_{zz}) \sin 2\varphi + I_{yz} \cos 2\varphi$$

In Analogie zu den Transformationen der Komponenten des Spannungstensors in der Ebene, die den formal gleichen Beziehungen genügen, existiert in der Orientierungsrichtung:

$$\varphi_H = \frac{1}{2} \arctan \frac{I_{yz}}{\frac{1}{2}(I_{yy} - I_{zz})}$$

zur y-Achse ein Hauptachsensystem mit den Hauptflächenmomenten:

$$I_{1,2} = \frac{1}{2}(I_{yy} + I_{zz}) \pm \sqrt{\frac{(I_{yy} - I_{zz})^2}{4} + I_{yz}^2}$$

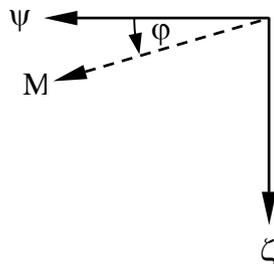
Die Flächendeviationsmomente verschwinden im Hauptachsensystem, wie oben behauptet. Die Biegespannungen im Hauptachsensystem ( $\psi, \zeta$ ) nehmen folgende Werte an:

$$\sigma_{xx}(x, \psi, \zeta) = \frac{M_\psi(x)}{I_{\psi\psi}} \zeta - \frac{M_\zeta(x)}{I_{\zeta\zeta}} \psi$$

Wie verhalten sich die zugehörigen Durchbiegungen?

Setzt man eine lokale Belastung durch ein Biegemoment:

$$(M_\psi, M_\zeta) = M (\cos \varphi, \sin \varphi) \quad \tan \varphi = \frac{M_\zeta}{M_\psi}$$



im Hauptachsensystem ( $\psi, \zeta$ ) voraus, wobei das Moment  $M$  i. Allg. nicht in Richtung der Hauptachsen ausgerichtet sein muss, so ergibt sich die Lage der Spannungsnull-Linie im Balkenquerschnitt aus der Beziehung:

$$\sigma_{xx}(x, \psi, \zeta) = 0 = \frac{M \cos \varphi}{I_{\psi\psi}} \zeta - \frac{M \sin \varphi}{I_{\zeta\zeta}} \psi \quad \Rightarrow \quad \zeta = \psi \left( \frac{I_{\psi\psi}}{I_{\zeta\zeta}} \tan \varphi \right)$$

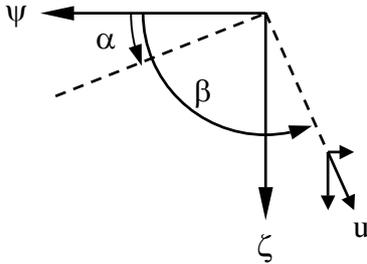
Bei der vorliegenden Gleichung handelt es sich um eine Gerade in der Ebene, welche durch den Koordinatenursprung verläuft; der Anstiegswinkel hat den Wert:

$$\alpha = \arctan \left( \frac{I_{\psi\psi}}{I_{\zeta\zeta}} \tan \varphi \right)$$

Die Normale auf der Spannungsnull-Geraden schließt einen Winkel  $\beta$  zur Hauptachse  $\psi$  ein :

$$\tan \beta = \tan \left( \alpha + \frac{\pi}{2} \right) = -\frac{1}{\tan \alpha} = -\frac{I_{\zeta\zeta}}{I_{\psi\psi}} \frac{1}{\tan \varphi} = -\frac{I_{\zeta\zeta}}{I_{\psi\psi}} \frac{M_{\psi}}{M_{\zeta}}$$

Die resultierende Durchbiegung erfolgt senkrecht zur Spannungsnull-Linie, also in Richtung  $\beta$  zur Hauptachse  $\psi$ .



Die beiden Komponenten der lokalen Durchbiegung ( $u_{\psi}, u_{\zeta}$ ) im Hauptachsensystem stehen im Verhältnis:

$$\frac{u_{\psi}}{u_{\zeta}} = -\tan \alpha \quad (\text{s. Skizze})$$

zueinander.

Jedes der beiden Teilmomente bewirkt eine Biegung um die entsprechende Hauptachse; aus der Theorie der geraden Biegung folgt:

$$\frac{d^2 u_{\zeta}}{dx^2} = -\frac{M_{\psi}}{EI_{\psi\psi}} \quad \frac{d^2 u_{\psi}}{dx^2} = \frac{M_{\zeta}}{EI_{\zeta\zeta}}$$

Der Vergleich mit den vorausgehenden Resultaten ergibt:

$$\frac{\frac{d^2 u_{\zeta}}{dx^2}}{\frac{d^2 u_{\psi}}{dx^2}} = -\frac{M_{\zeta}}{M_{\psi}} \frac{I_{\psi\psi}}{I_{\zeta\zeta}} = \frac{u_{\psi}}{u_{\zeta}}$$

d.h. die Einzelkomponenten der Auslenkungen im Hauptachsensystem sind nicht unabhängig voneinander; sie bedingen sich gegenseitig.