

Schnittgröße	Beanspruchung	Spannung	
N	Normalkraft	Zug / Druck + Knickung	$\sigma_x$
$Q_y, Q_z$	Querkräfte	Querkraftbiegung	$\tau_{xy}, \tau_{xz}$
$M_x$	Torsionsmoment	Torsion	$\tau_{x\varphi}$
$M_y, M_z$	Biegemomente	Biegung (Bernoulli, Timoschenko)	$\sigma_x$

### Spannung (Kraftgrösse)

→ Kraft bezogen auf Fläche

$$\sigma = \frac{F}{A}$$

Einheit: Megapascal 1 MPa = 1  $\frac{N}{mm^2}$  (1 Pa = 1  $\frac{N}{m^2}$ )

(Normal-):

Positive Normalkräfte  $N > 0$  (Zugstab)  
 Negative Normalkräfte  $N < 0$  (Druckstab)

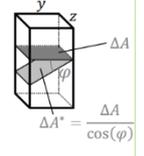
### Dehnung (kinematische Grösse)

→ Längenänderung bezogen auf Ausgangslänge

$$\varepsilon = \frac{\Delta l}{l}$$

Einheit: einheitenlos  $\left[\frac{mm}{mm}\right] = [-]$

$l = l_0$  (Ursprungslänge) → technische Dehnung  
 $l = l_{def}$  (deformierte Län) → wahre Dehnung

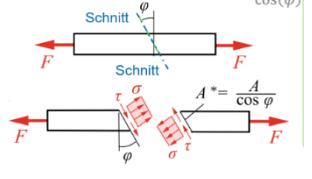


### Stoffgesetz

→ Zusammenhang zwischen  $\sigma$  und  $\varepsilon$

$$\sigma = E \varepsilon$$

E ... Elastizitätsmodul [MPa] (Materialsteifigkeit)  
 $E = \frac{\sigma}{\varepsilon}$



### Normalspannungen

→ Schnittkräfte normal zur Schnittebene

$$\sigma = \frac{N \cos(\varphi)}{A / \cos(\varphi)} = \frac{1}{2A} (1 + \cos(2\varphi))$$

Prinzip von de Saint-Venant  
 Spannungsüberhöhungen klingen mit zunehmendem Abstand zur gestörten Geometrie ab (z.B. Biegung: Abklinglänge ~ D)

### Schubspannungen

→ Schnittkräfte in der Schnittebene

$$\tau = \frac{N \sin(\varphi)}{A / \cos(\varphi)} = \frac{1}{2A} \sin(2\varphi)$$

$$\sigma = E \varepsilon_{el} \quad \varepsilon_{el} = \frac{\sigma}{E}$$

Hook'sches Gesetz  
 Elastischen Bereich

### Stoffgesetze (Metalle)

• Totale Dehnung = elastisch + plastisch + thermisch

$$\varepsilon_{tot} = \varepsilon_{el} + \varepsilon_{pl} + \varepsilon_{th} = \frac{\sigma}{E} + \varepsilon_{pl} + \alpha_{th} \Delta T$$

Plastisches Verhalten ( $\sigma > \sigma_P$ )

$$\varepsilon_{pl} = \varepsilon_{tot} - \varepsilon_{el} = \varepsilon_{tot} - \frac{\sigma}{E}$$

$$\varepsilon(x) = \frac{du}{dx} \quad \gamma_{xy}(x) = \frac{du}{dy} + \frac{dv}{dx}$$

für bekannte  $u(x) \rightarrow \varepsilon(x)$  durch Differenzieren  
 für bekannte  $\varepsilon(x) \rightarrow u(x)$  durch Integrieren

Lokale Verzerrung

u Verschiebung eines Querschnitts

$$\varepsilon_y = \frac{\Delta b}{b} = -\nu \varepsilon_x$$

$\nu$  (Poissonzahl / Querkontraktionszahl) (Metalle  $\nu = 0.3$ )

### Dehnungen (Längenänderungen)

$$\varepsilon = \frac{\Delta l}{l}$$

Einheit: einheitenlos  $\left[\frac{mm}{mm}\right] = [-]$

→ relevante kinematische Grösse für Stab

### Scherungen (Winkeländerungen)

$$\gamma = \frac{\Delta a}{b} + \frac{\Delta b}{a}$$

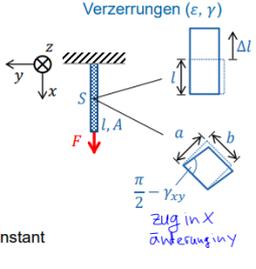
Einheit: einheitenlos  $\left[\frac{mm}{mm}\right] = [-]$

→ beim Stab für schiefen Schnitt relevant

Stab mit konstantem Querschnitt und Ursprungslänge  $l$   
 Konstante Beanspruchung entlang Stabachse ( $\sigma = const.$ )

Kleine Deformationen  $|\Delta l| \ll l, |\varepsilon| \ll 1$

Für diese Annahmen sind  $\varepsilon$  und  $\gamma$  entlang der Stabachse konstant



Material	E in MPa	$\alpha_T$ in 1/°C
Stahl	$2.1 \cdot 10^5$	$1.2 \cdot 10^{-5}$
Aluminium	$0.7 \cdot 10^5$	$2.3 \cdot 10^{-5}$
Beton	$0.3 \cdot 10^5$	$1.0 \cdot 10^{-5}$
Holz (in Faserrichtung)	$0.7 \dots 2.0 \cdot 10^4$	$2.2 \dots 3.1 \cdot 10^{-5}$
Gusseisen	$1.0 \cdot 10^5$	$0.9 \cdot 10^{-5}$
Kupfer	$1.2 \cdot 10^5$	$1.6 \cdot 10^{-5}$
Messing	$1.0 \cdot 10^5$	$1.8 \cdot 10^{-5}$

$$\Delta l = \int_0^l \left( \frac{N(x)}{EA(x)} + \alpha_{th} \Delta T(x) \right) dx$$

$$\frac{dN}{dx} = -n(x) \rightarrow N(x)$$

$$n = 0 \rightarrow N = const \rightarrow \sigma = const$$

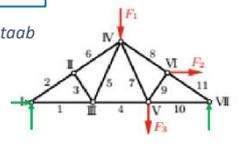
Stabverlängerung

$$\Delta l = \left( \frac{N}{EA} + \alpha_{th} \Delta T \right) l$$

$n = 0 \rightarrow N = const$ ;  
 $EA$  (Dehnsteifigkeit) = const  
 Isotherme  $\Rightarrow \Delta T = 0$

$$\frac{du}{dx} = \frac{N(x)}{EA(x)} + \alpha_{th} \Delta T(x)$$

Elastizitätsgesetz für den Stab



$$f = 2k - (s + r) = 0$$

$$f = 14 - (11 + 3) = 0$$

k = Anzahl Knoten  
 s = Anzahl Stäbe  
 r = Anzahl Lagerreaktionen

### Verschiebungsdifferentialgleichung für Stab

$$(EAu')' = -n + (EA\alpha_{th}\Delta T)'$$

$$EAu'' = -n$$

$EA = const; \Delta T = const$

Für gegebene EA, n und  $\Delta T$  können die Verschiebungen eines beliebigen Stabquerschnitts berechnet werden (Integration) → Integrationskonstanten aus:

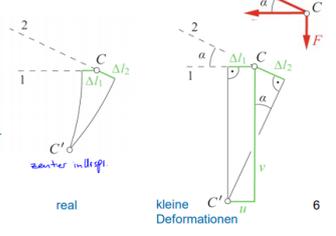
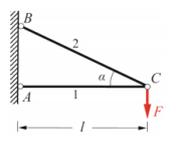
- Verschiebungs-Randbedingungen: Einspannung bei  $x_A \rightarrow u(x_A) = 0$
- Kraft-Randbedingung: Einzelkraft  $F_0$  bei  $x_B \rightarrow u'(x_B) = \frac{N}{EA} + \alpha_{th} \Delta T$  wobei  $N = F_0$   
 unbelastet  $F_0 = \Delta T = 0 \rightarrow u'(x_B) = 0$
- Nicht-stetige Grössen (A, E,  $\Delta T$ , F) Bereichsweise Lösung → Übergangsbedingungen

### Berechnung der Stabverlängerung (Einzelstab)

- Statisch bestimmte Probleme
  1. Gleichgewicht am inneren Freischnitt → Normalkraft  $N(x)$
  2. Berechnung der Spannung →  $\sigma(x) = \frac{N(x)}{A(x)}$
  3. Elastizitätsgesetz liefert Dehnung →  $\varepsilon(x) = \frac{\sigma(x)}{E}$
  4. Integration der Dehnung liefert Verschiebung →  $u(x) = u(0) + \int_0^x \varepsilon(x) dx$
  5. Stabverlängerung →  $\Delta l = u(l) - u(0) = \int_0^l \left( \frac{N(x)}{EA(x)} + \alpha_{th} \Delta T(x) \right) dx$  oder  $(EAu')' = -n + (EA\alpha_{th}\Delta T)'$
- Statisch unbestimmte Probleme
  - Normalkräfte können nicht aus dem Gleichgewicht bestimmt werden (zu wenig Gleichungen)
  - Zur Lösung müssen die Deformationen berücksichtigt werden. Dazu müssen Gleichgewicht, kinematische Beziehungen und Elastizitätsgesetz gleichzeitig erfüllt werden
  - Temperaturänderungen verursachen Spannungen (Wärmespannungen)
  - Vorgehen: siehe Stabsysteme

### Statisch bestimmte Stabsysteme

- Vorgehen (für einfache Systeme)
  1. Gleichgewicht am unverformten System (Knotengleichgewicht, Ritter Verfahren) → Stabkräfte  $S_i$  = Normalkraft  $N_i$   
 → Annahme: kleine Deformationen
  2. Berechnung der Spannung im Stab i →  $\sigma_i = \frac{N_i}{A_i}$
  3. Elastizitätsgesetz liefert Dehnung im Stab i →  $\varepsilon_i = \frac{\sigma_i}{E_i}$
  4. Stabverlängerung / -verkürzung →  $\Delta l_i = \left( \frac{S_i}{E_i A_i} + \alpha_{th,i} \Delta T_i \right) l_i$  Annahme:  $E_i, A_i, \alpha_{th,i}, S_i, \Delta T_i = const.$  entlang x  
 → entspricht Verschiebungen einzelner Knoten in Stabrichtung
  5. Verschiebungsplan



### Statisch unbestimmte Stabsysteme

Vorgehen 1 – Verschiebungscompatibilität

- n-fach statisch unbestimmt
  - zu wenige Gleichgewichtsbedingungen, um alle Stabkräfte zu bestimmen
  - gleichzeitige Betrachtung aller Grundgleichungen (Gleichgewicht, Elastizitätsgesetz, Kompatibilität der Verformung)
- 1. Gleichgewicht am unverformten System (Knotengleichgewicht, Ritter Verfahren) → Annahme: kleine Deformationen
- 2. Berechnung der Stabdeformation in Abhängigkeit der unbekannt Stabkräfte  $S_i$ 
  - Annahme:  $E_i, A_i, \alpha_{th,i}, S_i, \Delta T_i = const.$  entlang x
  - $\Delta l_i = \left( \frac{S_i}{E_i A_i} + \alpha_{th,i} \Delta T_i \right) l_i$
- 3. Erstellen eines Verschiebungsplans (graphisch)
- 4. Aufstellen von n Verträglichkeitsbedingung (Kompatibilität der Stabdeformationen)
- 5. Auflösen der Gleichungen nach unbekannt Stabkräften und Knotenverschiebungen



➤ Ebene Tragwerke	$f=0 \rightarrow$ unterbestimmt $f>0 \rightarrow$ überbestimmt	$f = 3 - r = 0$
➤ Räumliche Tragwerke		$f = 6 - r = 0$
➤ Mehrteilige Tragwerke (n Teilkörper, z Verbindungselemente)		$f = 3n - (r + z) = 0$

Notwendige Bedingung

# Statisch unbestimmte Stabsysteme

## Vorgehen 2 – Superposition

- n-fach statisch unbestimmt
- k = 0 + n ... Ersatzsystem
- i = 1 + Anzahl Stäbe ... Stabindex

### 1. Rückführung auf statisch bestimmte Systeme durch Entfernen von n Stäben

- 0-System: hier wirkt nur äussere Kraft F
- k-System: hier wirken jeweils nur die n statisch unbestimmten Stabkräfte S<sub>i</sub> als X<sub>i</sub>

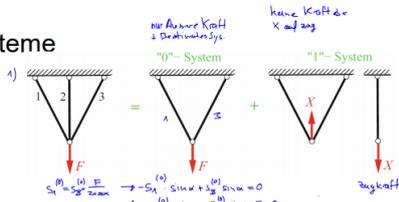
### 2. Gleichgewicht an jedem System

- Stabkräfte S<sub>i</sub><sup>(k)</sup> in Abhängigkeit von F oder X<sub>i</sub>

### 3. Berechnung der Stabdeformation Δl<sub>i</sub><sup>(k)</sup> in Abhängigkeit von F oder X<sub>i</sub>

$$\Delta l_i^{(k)} = \left( \frac{S_i^{(k)}}{E_i A_i} + \alpha_{th,i} \Delta T_i^{(k)} \right) l_i$$

Annahme: E<sub>i</sub>, A<sub>i</sub>, α<sub>th,i</sub>, S<sub>i</sub>, ΔT<sub>i</sub> = const. entlang x



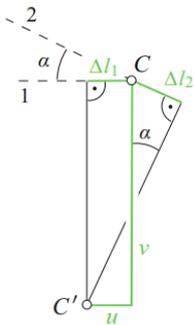
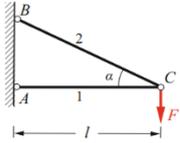
### 4. Superposition der Verschiebungen und Stabkräfte

### 5. Erstellen eines Verschiebungsplans (graphisch)

### 6. Aufstellen der n Verträglichkeitsbedingung (Kompatibilität der Stabdeformationen)

### 7. Auflösen der Gleichungen nach unbekanntem Stabkräften und Knotenverschiebungen

$$\Delta l_1 = \Delta l_2 = \dots = \Delta l_n$$



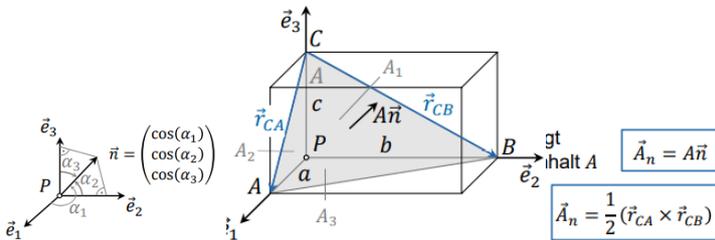
$$u = |\Delta l_1| = \frac{F l}{EA} \frac{1}{\tan \alpha}$$

$$v = \frac{\Delta l_2}{\sin \alpha} + \frac{u}{\tan \alpha} = \frac{F l}{EA} \frac{1 + \cos^3 \alpha}{\sin^2 \alpha \cos \alpha}$$

# Tensoren

Rotation um den Winkel φ	Rotation um den Winkel φ	Rotation um den Winkel φ
$\begin{pmatrix} \cos(\varphi) & \sin(\varphi) \\ -\sin(\varphi) & \cos(\varphi) \end{pmatrix}$	$\begin{pmatrix} \cos(\varphi) & 0 \\ 0 & \cos(\varphi) \end{pmatrix}$	$\begin{pmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{pmatrix}$
<b>Nicht gültig</b>		

Es gilt wegen |n̄| = 1: cos<sup>2</sup>(α<sub>1</sub>) + cos<sup>2</sup>(α<sub>2</sub>) + cos<sup>2</sup>(α<sub>3</sub>) = 1  
d.h. nur zwei Winkel sind frei wählbar.



$$\vec{A}_1 = -\frac{1}{2} cb \vec{e}_1 = -A_1 \vec{e}_1 \quad \vec{A}_2 = -\frac{1}{2} ac \vec{e}_2 = -A_2 \vec{e}_2 \quad \vec{A}_3 = -\frac{1}{2} ab \vec{e}_3 = -A_3 \vec{e}_3$$

$$A_i = \vec{A}_n \cdot \vec{e}_i \quad 7$$

Beispiel:  $\vec{A}_n \cdot \vec{e}_1 = A_n \cdot \vec{e}_1 = A_1 = A \cos(\alpha_1)$

$$\vec{t}_n = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta \vec{F}_R}{\Delta A} = \frac{d\vec{F}_R}{dA}$$

$$[\vec{t}_n] = \frac{N}{mm^2}$$

$$\vec{\mu}_n = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta \vec{M}_R}{\Delta A} = 0$$

$$\vec{\sigma} = (\vec{t}_1 \cdot \vec{n}) \vec{n} = \sigma \vec{n} = \sigma_{11} \vec{n}$$

$$\vec{t}_1 = \begin{pmatrix} \sigma \\ \tau_{12} \\ \tau_{13} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_{11} \\ \tau_{12} \\ \tau_{13} \end{pmatrix}$$

$$\vec{t} = \vec{t}_n - \vec{\sigma} \quad \tau = \sqrt{t_n^2 - \sigma^2} = \sqrt{t_n \cdot t_n - \sigma \cdot \sigma}$$

$$\vec{t}_{n2} = (\vec{t} \cdot \vec{e}_2) \vec{e}_2 = \tau_{n2} \vec{e}_2$$

$$\vec{t}_{n3} = (\vec{t} \cdot \vec{e}_3) \vec{e}_3 = \tau_{n3} \vec{e}_3$$

- Index: Richtung der Schnittnormalen
  - Index: Wirkrichtung der Spannungskomponente
- + Spannungen zeigen an + Schnittufer in + Richtung
  - + Spannungen zeigen an - Schnittufer in - Richtung

$$\sigma = \begin{pmatrix} \tau_{11} & \tau_{12} & \tau_{13} \\ \tau_{21} & \tau_{22} & \tau_{23} \\ \tau_{31} & \tau_{32} & \tau_{33} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_{11} & \sigma_{12} & \sigma_{13} \\ \sigma_{21} & \sigma_{22} & \sigma_{23} \\ \sigma_{31} & \sigma_{32} & \sigma_{33} \end{pmatrix} = \sigma_{ik}$$

$$\sigma^T \vec{n} = \vec{t}_n \Leftrightarrow \sum_{i=1}^3 \sigma_{ik} n_i = t_{nk}$$

Formel von Cauchy

$$\sigma = \begin{pmatrix} p & 0 & 0 \\ 0 & p & 0 \\ 0 & 0 & p \end{pmatrix}$$

$$\sigma = \begin{pmatrix} \sigma_{11} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix} \quad \sigma' = \frac{1}{2} \begin{pmatrix} \sigma_1 & \sigma_1 & 0 \\ \sigma_1 & \sigma_1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

mit  $\sigma_1 = \frac{N}{A}$ ,  $N = F$  für 45°-Schnitt

Einachsiger Spannungszustand Zug / Druck

### p... Hydrostatischer Druck

$$\sigma = \begin{pmatrix} \sigma_{11} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

### ESZ dünnwandige Struktur

$$\sigma = \begin{pmatrix} \sigma_{11} & \tau_{12} & 0 \\ \tau_{21} & \sigma_{22} & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\text{mit } \sigma_1(x_1, x_2) = -\frac{M(x_1)}{I} x_2$$

$$\sigma^T = \sigma$$

Einfache Biegung

$$\sigma_{33}, \tau_{31}, \tau_{32} \ll \sigma_{11}, \sigma_{22}, \tau_{12}$$

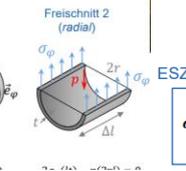
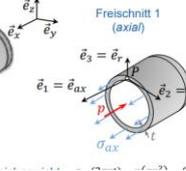
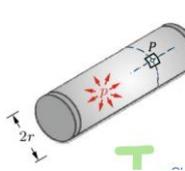
### ESZ Torsion

$$\sigma = \begin{pmatrix} 0 & \tau_{12} & 0 \\ \tau_{21} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\sigma' = \begin{pmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 \\ 0 & -\sigma_1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\text{mit } \tau_{12}(x_1, x_3) = -\frac{M_T(x_1)}{I_T} x_3 \quad 45^\circ \text{ Schnitt mit } \sigma_1 = \tau_{12}$$

- dünnwandig:  $t \ll r$  ( $r > 5t$ ) →  $\sigma_r \ll \sigma_\varphi, \sigma_{ax}$
- für P weit weg von Spannungsinhomogenitäten (i.e. Deckel / Kalotte).



Falls Kugelkessel:  
δ Phi wird gleich δ Ax  
ε<sub>Kugel</sub> = Δr / r<sub>0</sub>

### ESZ dünnwandiger Kessel

$$\sigma = \begin{pmatrix} \sigma_{ax} & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_\varphi & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\text{Gleichgewicht } \sigma_{ax}(2\pi r t) - p(\pi r^2) = 0$$

$$2\sigma_\varphi(lt) - p(2rl) = 0$$

### Axialspannung

$$\sigma_{ax} = \frac{1}{2} \frac{R}{t} p$$

$$\sigma_\varphi = \frac{R}{t} p = 2 \sigma_{ax} \quad \text{Umfangsspannung}$$

### Beispiel

- Rotation um den Winkel γ um die z-Achse
- Rotation um den Winkel β um die mitrotierte y'-Achse

$$R_y(\beta) \cdot R_z(\gamma)$$

Nun gilt aber:

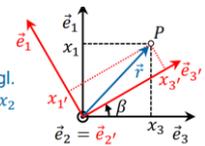
$$R_y(\beta) \cdot R_z(\gamma) = R_z(\gamma) \cdot R_y(\beta)$$

Entsprechendes gilt bei mehreren verketteten Rotationen um mitrotierte Achsen: Die Rotationsmatrizen werden in umgekehrter Reihenfolge aufgeschrieben, d.h. die Matrix für die letzte Rotation steht ganz rechts; dafür ‚vergisst‘ man, dass die Rotationsachse mitrotiert worden ist.

$${}^K I R^T = {}^K I R^{-1}$$

$${}^K I R^T {}^K I R = E$$

$${}^K I R^T = I {}^K R$$



$${}^K I R^T {}^K I R = a^T a = E$$

$$K \vec{r} = {}^K I R I \vec{r}$$

$$I \vec{r} = I {}^K R K \vec{r} = {}^K I R^T K \vec{r}$$

### Rotationsmatrizen für Koordinatentransformationen von I → K

#### Rotation um x<sub>3</sub> mit γ

$${}^K R_3 = \begin{pmatrix} \cos(\gamma) & \sin(\gamma) & 0 \\ -\sin(\gamma) & \cos(\gamma) & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{pmatrix}$$

#### Rotation um x<sub>2</sub> mit β

$${}^K R_2 = \begin{pmatrix} \cos(\beta) & 0 & -\sin(\beta) \\ 0 & 1 & 0 \\ \sin(\beta) & 0 & \cos(\beta) \end{pmatrix}$$

#### Rotation um x<sub>1</sub> mit α

$${}^K R_1 = \begin{pmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & \cos(\alpha) & \sin(\alpha) \\ 0 & -\sin(\alpha) & \cos(\alpha) \end{pmatrix}$$

### Rotationsmatrizen für Koordinatentransformationen von K → I

#### Rotation um x<sub>3</sub> mit γ

$${}^I R_3 = \begin{pmatrix} \cos(\gamma) & -\sin(\gamma) & 0 \\ \sin(\gamma) & \cos(\gamma) & 0 \\ 0 & 0 & 1 \end{pmatrix}$$

#### Rotation um x<sub>2</sub> mit β

$${}^I R_2 = \begin{pmatrix} \cos(\beta) & 0 & \sin(\beta) \\ 0 & 1 & 0 \\ -\sin(\beta) & 0 & \cos(\beta) \end{pmatrix}$$

#### Rotation um x<sub>1</sub> mit α

$${}^I R_1 = \begin{pmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & \cos(\alpha) & -\sin(\alpha) \\ 0 & \sin(\alpha) & \cos(\alpha) \end{pmatrix}$$

Eine physikalische Grösse, die sich durch eine 3 × 3 Matrix σ darstellen lässt und sich mit einer orthogonalen Matrix a für die gilt  $a^T = a^{-1}$  sowie  $aa^T = a^T a = E$  mit  $\det a = +1$

gemäss

$${}^K \sigma = \sigma' = a {}^I \sigma a^T$$

transformieren lässt, heisst Tensor 2. Stufe.

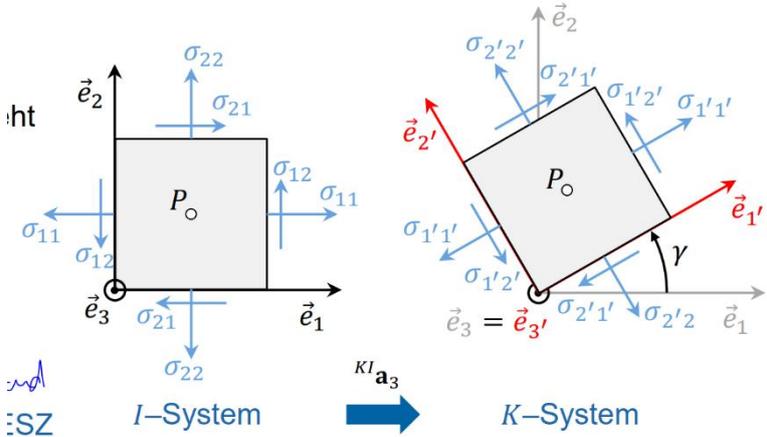
$${}^K \sigma = a_3 {}^I \sigma a_3^T$$

Ebenes Spannungszustand  
Transformationsbeziehung für ESZ

$$\sigma_{1'1'} = \frac{1}{2}(\sigma_{11} + \sigma_{22}) + \frac{1}{2}(\sigma_{11} - \sigma_{22}) \cos(2\gamma) + \sigma_{12} \sin(2\gamma)$$

$$\sigma_{2'2'} = \frac{1}{2}(\sigma_{11} + \sigma_{22}) - \frac{1}{2}(\sigma_{11} - \sigma_{22}) \cos(2\gamma) - \sigma_{12} \sin(2\gamma)$$

$$\sigma_{1'2'} = \sigma_{2'1'} = -\frac{1}{2}(\sigma_{11} - \sigma_{22}) \sin(2\gamma) + \sigma_{12} \cos(2\gamma)$$



Haupttrichtung  
(Winkel extremaler Normalspannung)

$$\tan(2\gamma^*) = \frac{2\sigma_{12}}{\sigma_{11} - \sigma_{22}}$$

Hauptspannung (extremale Normalspannung)

$$\sigma_{1,2} = \frac{1}{2}(\sigma_{11} + \sigma_{22}) \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \sigma_{12}^2}$$

Haupt Schubspannungsrichtung  
(Winkel extremaler Schubspannung)

$$\tan(2\gamma^{**}) = -\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2\sigma_{12}} \rightarrow \gamma^{**} = \gamma^* + \frac{\pi}{4}$$

Haupt Schubspannung (extremale Schubspannung)

$$\tau_{max} = \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \sigma_{12}^2} = \pm \frac{1}{2}(\sigma_1 - \sigma_2) \quad \sigma_M = \frac{1}{2}(\sigma_{11} + \sigma_{22})$$

Eigenwertproblem

$${}^* \mathbf{R} = {}^* \mathbf{a} = \begin{pmatrix} I \\ \vec{e}_1^T \\ I \\ \vec{e}_2^T \\ I \\ \vec{e}_3^T \end{pmatrix} \rightarrow ({}^* \mathbf{a}^T \mathbf{\sigma} \mathbf{a}^T) = {}^* \mathbf{\sigma} \text{ mit } \sigma_{i,i^*} = \sigma_i, \sigma_{i,j^*} = 0 \text{ (Diagonalform)}$$

$$\det(\mathbf{\sigma} - \sigma \mathbf{E}) = 0 \rightarrow \begin{vmatrix} \sigma_{11} - \sigma & \sigma_{21} & \sigma_{31} \\ \sigma_{12} & \sigma_{22} - \sigma & \sigma_{32} \\ \sigma_{13} & \sigma_{23} & \sigma_{33} - \sigma \end{vmatrix} = 0$$

Invarianten

$$\sigma^3 - I_1 \sigma^2 - I_2 \sigma - I_3 = 0 \quad \text{Charakteristisches Polynom} \quad I_1 \dots \text{Invarianten von } \sigma$$

Durch Rückeinsetzen der Eigenwerte in die Eigenwertgleichung  $(\mathbf{\sigma} - \sigma \mathbf{E}) \vec{n}_i = 0$  erhält man einen Eigenvektor  $\vec{n}_i$  (= Haupttrichtung) für jeden Eigenwert  $\sigma_i$  (= Hauptspannung)

Das Spannungssystem  $\sigma$  beschrieben wird Invarianten von  $\sigma$

$$I_1 = \text{tr}(\mathbf{\sigma}) = \sigma_{11} + \sigma_{22} + \sigma_{33} = \sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$$

$$I_2 = -\sigma_{11}\sigma_{22} - \sigma_{22}\sigma_{33} - \sigma_{33}\sigma_{11} + \sigma_{12}^2 + \sigma_{23}^2 + \sigma_{31}^2 = -\sigma_1\sigma_2 - \sigma_2\sigma_3 - \sigma_3\sigma_1$$

$$I_3 = \det(\mathbf{\sigma}) = \sigma_{11}\sigma_{22}\sigma_{33} - \sigma_{11}\sigma_{23}^2 - \sigma_{22}\sigma_{13}^2 - \sigma_{33}\sigma_{12}^2 + 2\sigma_{12}\sigma_{23}\sigma_{13} = \sigma_1\sigma_2\sigma_3$$

1. Invariante = Spur von  $\sigma$  ( $\propto$  hydrost. Spannung)
2. Invariante = Summe der Unterdeterminanten
3. Invariante = Determinante von  $\sigma$

Mohr'scher Spannungskreis

$$(\sigma - \sigma_M)^2 + \tau^2 = R^2$$

$$\sigma_M = \frac{\sigma_{11} + \sigma_{22}}{2} \quad R^2 = \left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \sigma_{12}^2$$

Mittelpunkt Radius

- Kreisgleichung in  $(\sigma, \tau)$ -Ebene mit Mittelpunkt  $\sigma_M$  und Radius  $R$
- Der Radius  $R$  ist unabhängig vom Koordinatensystem, i.e. eine Invariante  $R^2 = \frac{1}{4}(I_1^2 + 4I_2)$

## Mohr'scher Kreis – Formeln (ESZ) $\tau_3 = 0$

• Kreisradius

$$R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \tau_{12}^2} = \frac{\sigma_1 - \sigma_2}{2}$$

• Kreismittelpunkt

$$\sigma_M = \frac{\sigma_1 + \sigma_2}{2} = \frac{\sigma_{11} + \sigma_{22}}{2}$$

• Hauptspannungen

$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_{11} + \sigma_{22}}{2} \pm R = \frac{\sigma_{11} + \sigma_{22}}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \tau_{12}^2}$$

• Maximale Schubspannung

$$\tau_{max} = \pm R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_{11} - \sigma_{22}}{2}\right)^2 + \tau_{12}^2}$$

## Mohr'scher Kreis für spezielle Spannungszustände

**Einachsiger Zug**

- $\sigma_{11} = \sigma_0, \sigma_{22} = 0, \tau_{12} = 0$
- Hauptschubspannung:  $\tau_{max} = \frac{\sigma_0}{2}$  mit  $\sigma_M = \frac{\sigma_0}{2}$
- Haupttrichtung:  $\gamma^* = 45^\circ$

**Reiner Schub**

- $\sigma_{11} = 0, \sigma_{22} = 0, \tau_{12} = \tau_0$
- Hauptspannung:  $\sigma_1 = \tau_0, \sigma_2 = -\tau_0$
- Haupttrichtung:  $\gamma^* = 45^\circ$

**Hydrostatischer Spannungszustand**

- $\sigma_x = \sigma_y = \sigma_0, \tau_{xy} = 0$
- MOHR'scher Kreis entartet zu Punkt
- Bel. Drehung bringt immer gleichen SZ (invariant)

Vorgehen

1. Zeichne  $(\sigma, \tau)$ -Ebene (ggf. mit Massstab)
  2. Trage Normalspannungen  $\sigma_{11}$  und  $\sigma_{22}$  auf  $\sigma$ -Achse auf (Vorzeichen!)
  3. Schubspannungen  $\sigma_{12}$  einzeichnen → vorzeichenrichtig über  $\sigma_{11}$  → umgekehrtes Vorzeichen über  $\sigma_{22}$  → P und P' auf Kreis einzeichnen
  4. Kreismittelpunkt  $\sigma_M$  einzeichnen → Schnittpunkt von  $\overline{PP'}$  mit  $\sigma$ -Achse liefert  $\sigma_M, R$
- P beschreibt den Spannungszustand im Schnitt durch einen Punkt, in welchem  $\sigma_{11}$  und  $\sigma_{12}$  wirken  
→ P' beschreibt den Spannungszustand in dazu um 90° gedrehten Schnitt im selben Punkt. Es wirken  $\sigma_{22}$  und  $\sigma_{12}$ .

## Hauptspannungen mit Mohr'schem Spannungskreis

**Vorgehen**

Mit dem Mohr'schen Spannungskreis lassen sich die Drehwinkel  $\gamma^*$  (Haupttrichtung) und die Hauptspannungen  $\sigma_{1,2}$  graphisch ermitteln.

- Winkel zwischen P und der  $\sigma$ -Achse (i.e.  $\tau = 0$ ) in der Mohr'schen  $(\sigma, \tau)$ -Ebene entspricht  $2\gamma^*$
- Wird im Mohr'schen Kreis im Uhrzeigersinn um  $2\gamma^*$  gedreht (heißt positiv), so muss der Schnitt im materiellen Punkt im Gegenuhrzeigersinn (d.h. ebenfalls positiv) um  $\gamma^*$  gedreht werden!

## Haupt Schubspannungen mit Mohr'schem Spannungskreis 1

**Vorgehen**

Mit dem Mohr'schen Spannungskreis lassen sich auch die Drehwinkel  $\gamma^{**}$  (Hauptschubspannungsrichtung) sowie die Haupt Schubspannungen  $\tau_{max}$  und Mittelspannung  $\sigma_M$  graphisch ermitteln.

- Winkel zwischen P und Q in der Mohr'schen  $(\sigma, \tau)$ -Ebene entspricht  $2\gamma^{**}$  (positive Drehung)
- Der Winkel zwischen P und der Q' entspricht  $2(\frac{\pi}{2} - \gamma^{**})$  (negative Drehung) und ist äquivalent.
- Die Haupt Schubspannung  $\tau_{max}$  entspricht dem Radius, die Mittelspannung  $\sigma_M$  dem Mittelpunkt des Mohr'schen Kreises

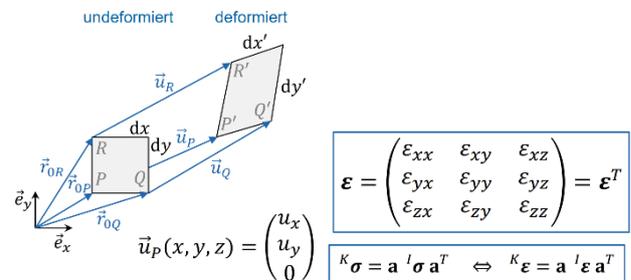
## Mohr'scher Kreis für räumlichen Spannungskreis

**Vorsicht**

Im Ebenen Spannungszustand ist eine Hauptspannung immer Null. Somit ergibt sich aus der alleinigen Analyse der Hauptspannungen  $\sigma_{1,2}$  nicht die absolut maximalen Schubspannungen. Hierzu muss  $\sigma_3 = 0$  berücksichtigt werden.

- Für einen räumlichen Spannungszustand ergeben sich drei Mohr'sche Kreise
- Dies muss vor allem dann berücksichtigt werden, wenn  $\sigma_{1,2} > 0$  (sonst nicht konservativ)
- Es ergeben sich so drei Haupt Schubspannungen (hier:  $\tau_{max,13} > \tau_{max,12} > \tau_{max,23}$  mit den dazugehörigen Mittelspannungen)
- Die Winkel, welche für die einzelnen Haupt Schubspannungen bestimmt werden, gelten für Drehungen aus der 13-, 12- bzw. 23-Hauptnormalspannungsebene

# Ebener Verzerrungszustand (EVZ) / Verzerrungstensor



**Dehnungen**

$$\epsilon_{xx} = \frac{\partial u_x}{\partial x}$$

$$\epsilon_{yy} = \frac{\partial u_y}{\partial y}$$

$$\epsilon_{zz} = \frac{\partial u_z}{\partial z}$$

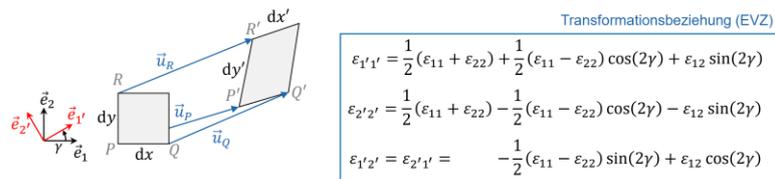
**Scherungen**

$$\gamma_{xy} = \frac{\partial u_x}{\partial y} + \frac{\partial u_y}{\partial x} = 2\epsilon_{xy}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\partial u_y}{\partial z} + \frac{\partial u_z}{\partial y} = 2\epsilon_{yz}$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\partial u_x}{\partial z} + \frac{\partial u_z}{\partial x} = 2\epsilon_{xz}$$

- Ebener Verzerrungszustand (EVZ)
  - Verschiebungen im  $I(x_1, x_2, x_3)$  System:  $u_1, u_2 \rightarrow \epsilon_{11}, \epsilon_{22}, \epsilon_{12}$
  - Verschiebungen im  $K(x_1', x_2', x_3')$  System:  $u_1', u_2' \rightarrow \epsilon_{1'1'}, \epsilon_{2'2'}, \epsilon_{1'2'}$



## Hauptdehnungen

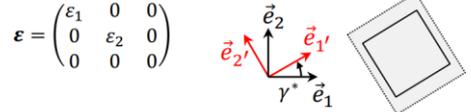
- Maximale / minimale Dehnung (keine Scherung, nur Vergrößerung der Fläche)

$$\epsilon_{1,2} = \frac{1}{2}(\epsilon_{11} + \epsilon_{22}) \pm \sqrt{\left(\frac{\epsilon_{11} - \epsilon_{22}}{2}\right)^2 + \epsilon_{12}^2}$$

- Hauptdehnungsrichtung

$$\tan(2\gamma^*) = \frac{2\epsilon_{12}}{\epsilon_{11} - \epsilon_{22}}$$

- Verzerrungstensor (EVZ, Hauptdehnungszustand)



- Hauptdehnungen & Hauptspannungen zeigen in gleiche Richtung (gilt nur für isotrope, elastische Materialien!!)
- Reine Vergrößerung der Fläche entlang Haupttrichtung

## Hauptscherungen

- Maximale / minimale Scherung (Formänderung + zusätzliche isotrope Dehnung  $\epsilon_M$ )

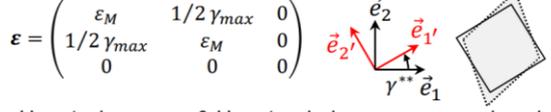
$$\frac{1}{2}\gamma_{max} = \pm \sqrt{\left(\frac{\epsilon_{11} - \epsilon_{22}}{2}\right)^2 + \epsilon_{12}^2} = \pm \frac{1}{2}(\epsilon_1 - \epsilon_2)$$

$$\epsilon_M = \frac{1}{2}(\epsilon_{11} + \epsilon_{22})$$

- Hauptscherungsrichtungen

$$\tan(2\gamma^{**}) = -\frac{\epsilon_{11} - \epsilon_{22}}{2\epsilon_{12}} \rightarrow \gamma^{**} = \gamma^* + \frac{\pi}{4}$$

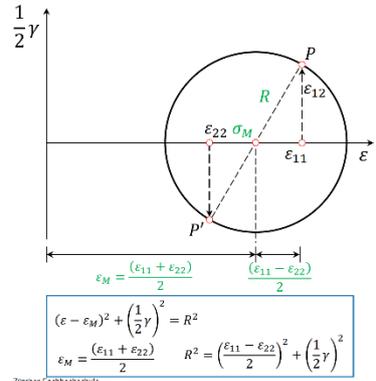
- Verzerrungstensor (EVZ, Hauptscherungszustand)



- Hauptscherungen & Hauptsschubspannungen zeigen in gleiche Richtung (isotrope, elastische Materialien!!)
- Formänderung + gleichmässige Vergrößerung d. Fläche

# Mohr'scher Verzerrungskreis

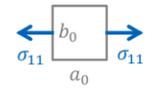
Analog zum Mohr'schen Spannungskreis



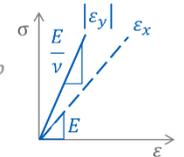
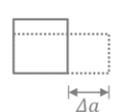
## Vorgehen

- Zeichne  $(\epsilon, \frac{1}{2}\gamma)$  - Ebene
  - Trage Dehnungen  $\epsilon_{11}$  und  $\epsilon_{22}$  auf  $\epsilon$ -Achse auf (Vorzeichen!)
  - Scherungen  $\epsilon_{12}$  einzeichnen
    - vorzeichenrichtig über  $\epsilon_{11}$
    - umgekehrtes Vorzeichen über  $\epsilon_{22}$
    - $P$  und  $P'$  auf Kreis einzeichnen
  - Kreismittelpunkt  $\epsilon_M$  einzeichnen
    - Schnittpunkt von  $PP'$  mit  $\epsilon$ -Achse liefert  $\epsilon_M, R$
- $P$  beschreibt den Verzerrungszustand im Schnitt durch einen Punkt, in welchem  $\epsilon_{11}$  und  $\epsilon_{12}$  wirken  
 $P'$  beschreibt den Verzerrungszustand im dazu um  $90^\circ$  gedrehten Schnitt im selben Punkt. Es wirken  $\epsilon_{22}$  und  $\epsilon_{12}$ .

## Gerader Schnitt Haupttrichtung ( $\gamma = 0^\circ$ )



## Verzerrung



Materialparameter  $\left\{ \begin{array}{l} E \dots \text{Elastizitätsmodul [MPa]} \\ \nu \dots \text{Poissonzahl } (-1 < \nu < 0.5) [-] \end{array} \right.$

## Längsdehnung

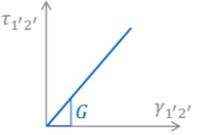
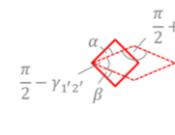
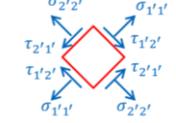
$$\epsilon_{11} = \frac{1}{E} \sigma_{11}$$

## Querdehnungen

$$\epsilon_{22} = -\nu \epsilon_{11} = -\frac{\nu}{E} \sigma_{11}$$

$$\epsilon_{33} = -\nu \epsilon_{11} = -\frac{\nu}{E} \sigma_{11}$$

## Schiefer Schnitt Hauptschubrichtung ( $\gamma = 45^\circ$ )



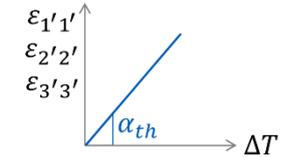
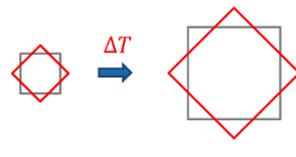
Materialparameter  $\left\{ \begin{array}{l} G \dots \text{Schubmodul [MPa]} \\ \text{isotrop, elast. Material: } G = \frac{E}{2(1+\nu)} \end{array} \right.$

Zürcher Fachhochschule

## Scherungen

$$\gamma_{1'2'} = 2\epsilon_{1'2'} = \frac{1}{G} \sigma_{1'2'} \quad \gamma_{1'3'} = 2\epsilon_{1'3'} = \frac{1}{G} \sigma_{1'3'}$$

$$\gamma_{2'3'} = 2\epsilon_{2'3'} = \frac{1}{G} \sigma_{2'3'}$$



## Thermische Dehnungen

$$\epsilon_{11} = \epsilon_{22} = \epsilon_{33} = \alpha_{th} \Delta T$$

$$\epsilon_{11} = \frac{1}{E} (\sigma_{11} - \nu(\sigma_{22} + \sigma_{33})) + \alpha \Delta T \quad \gamma_{12} = \frac{1}{G} \tau_{12}$$

$$\epsilon_{22} = \frac{1}{E} (\sigma_{22} - \nu(\sigma_{11} + \sigma_{33})) + \alpha \Delta T \quad \gamma_{23} = \frac{1}{G} \tau_{23}$$

$$\epsilon_{33} = \frac{1}{E} (\sigma_{33} - \nu(\sigma_{11} + \sigma_{22})) + \alpha \Delta T \quad \gamma_{13} = \frac{1}{G} \tau_{13}$$

Gamma in Radiant

- Normalspannungen  $\rightarrow$  Längen-, Flächen-, Volumenänderungen
- Temperaturänderung  $\rightarrow$  Volumenänderungen
- Schubspannungen  $\rightarrow$  Gestaltänderung (Winkel)

$$\sigma_1 = \frac{E}{1-\nu^2} (\epsilon_1 + \nu \epsilon_2), \quad \sigma_2 = \frac{E}{1-\nu^2} (\epsilon_2 + \nu \epsilon_1)$$

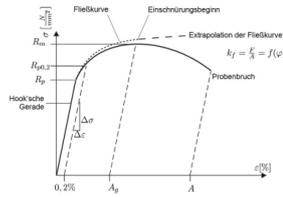
Hauptdehnungen und Hauptspannungen verwenden; falls kein EVZ  $\epsilon_{33}$  berechnen  
 Falls a d T vorhanden, 2mal a d T!, Gleichung 1) + nu2) umstellen auf Sigma x/y/z

## Vorgehen Dehnmessstreifen

1. Koordinatensystem Vergeben
2. Transformationsbeziehungen
3. Fehlende Grössen berechnen
4. Haupt Dehnung berechnen
5. Haupt Richtung  $y^*$  bestimmen
6. Kontrolle durch Einsetzen
7. Skizze der Verzerrung
8. Hauptspannungen ermitteln (E,  $\nu$  gegeben)
9. Mohrscherspannungskreis /Mohrscher Verzerrungskreis

## Festigkeitshypothesen

- Versagen eines Stabes (Zugversuch  $\rightarrow$  einachsiger Spannungszustand) kann definiert werden bezüglich



- $\rightarrow$  **Plastifizierung**  $\sigma < \sigma_{zul} = \frac{R_{p0.2}}{SF_1}$
- $\rightarrow$  **Bruch**  $\sigma < \sigma_{zul} = \frac{R_m}{SF_2}$

- Im Allgemeinen herrscht in einem Bauteil aber ein räumlicher Spannungszustand

$\rightarrow$  Wie muss Versagen ermittelt werden?

### Festigkeitshypothesen

- Berechnungsvorschrift für eine **Vergleichsspannung**  $\sigma_v$
- Beanspruchung im Bauteil durch  $\sigma_v$  charakterisiert
- $\rightarrow$  kann mit **Zugversuch** verglichen werden
- vom Material abhängig

## Normalspannungshypothese

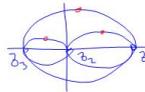
- Annahme:** grösste Hauptspannung für Versagen verantwortlich
- Anwendung:** spröde Werkstoffe (z.B. Keramik, Grauguss), stossende Belastung
- Versagen:** Bruchfläche senkrecht zur Hauptspannung

$$\sigma_v = \sigma_1$$

Normalspannungshypothese

## Schubspannungshypothese (Tresca)

- Annahme:** grösste Schubspannung für Versagen verantwortlich
- $\rightarrow$  Zugstab:  $\tau_{max} = \frac{1}{2}\sigma_1$
- $\rightarrow$  ESZ:  $\tau_{max} = \frac{1}{2}(\sigma_1 - \sigma_2)$



- Anwendung:** duktile Werkstoffe (z.B. Metalle), einfache Handrechnung, bis zu 15% konservativer als vonMises
- Versagen:** Bruchfläche  $45^\circ$  zur Hauptspannung

$$\sigma_v = 2\tau_{max} = \max(|\sigma_1 - \sigma_2|, |\sigma_1 - \sigma_3|, |\sigma_2 - \sigma_3|) = \sqrt{(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + 4\tau_{12}^2}$$

Schubspannungshypothese ESZ

## Gestaltänderungshypothese (vonMises)

- Annahme:** Versagen durch Energie, welche Gestaltänderung bewirkt
- Anwendung:** duktile Werkstoffe (z.B. Metalle), einfache Handrechnung, generell weniger konservativ als Tresca, z.B. für Alu experimentell besser belegt
- Versagen:** Bruchfläche  $45^\circ$  zur Hauptspannung

$$\sigma_v = \sqrt{\sigma_{11}^2 + \sigma_{22}^2 + \sigma_{33}^2 - \sigma_{11}\sigma_{22} - \sigma_{11}\sigma_{33} - \sigma_{22}\sigma_{33} + 3(\tau_{12}^2 + \tau_{13}^2 + \tau_{23}^2)} = \sqrt{\sigma_{11}^2 + \sigma_{22}^2 - \sigma_{11}\sigma_{22} + 3\tau_{12}^2}$$

$$\sigma_v = \sqrt{\frac{1}{2}[(\sigma_{11} - \sigma_{22})^2 + (\sigma_{22} - \sigma_{33})^2 + (\sigma_{33} - \sigma_{11})^2 + 6(\tau_{12}^2 + \tau_{13}^2 + \tau_{23}^2)]}$$

$$\sigma_v = \sqrt{\frac{1}{2}[(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2 + (\sigma_3 - \sigma_1)^2]} \quad \sigma_{1,2,3} = \text{Hauptspannungen}$$

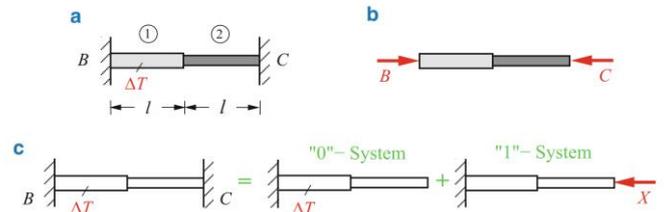
Gestaltänderungshypothese ESZ

$$\rightarrow: B - C = 0.$$

Daher müssen wir die Verformungen in die Rechnung einbeziehen. Für die Längenänderungen in den beiden Teilbereichen ① und ② gilt nach (1.16) mit der konstanten Normalkraft  $N = -B = -C$ :

$$\Delta l_1 = \frac{N l}{EA_1} + \alpha_T \Delta T l, \quad \Delta l_2 = \frac{N l}{EA_2}$$

(der Stab wird im Bereich ② nicht erwärmt).



$$\Delta l = \Delta l_1 + \Delta l_2 = 0.$$

Eine solche Bedingung wird auch **Verträglichkeitsbedingung (Kompatibilitätsbedingung)** genannt. Einsetzen ergibt

$$\frac{N l}{EA_1} + \alpha_T \Delta T l + \frac{N l}{EA_2} = 0 \quad \rightarrow \quad B = C = -N = \frac{EA_1 A_2 \alpha_T \Delta T}{A_1 + A_2}$$

$\alpha$	0	$\frac{\pi}{6}$	$\frac{\pi}{4}$	$\frac{\pi}{3}$	$\frac{\pi}{2}$	$\frac{2\pi}{3}$	$\frac{3\pi}{4}$	$\frac{5\pi}{6}$	$\pi$	$\frac{7\pi}{6}$	$\frac{5\pi}{4}$	$\frac{4\pi}{3}$	$\frac{3\pi}{2}$	$\frac{5\pi}{3}$	$\frac{7\pi}{4}$	$\frac{11\pi}{6}$	$2\pi$
$\alpha^\circ$	0°	30°	45°	60°	90°	120°	135°	150°	180°	210°	225°	240°	270°	300°	315°	330°	360°
$\sin \alpha$	0	$\frac{1}{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{2}$	$\frac{\sqrt{3}}{2}$	1	$\frac{\sqrt{3}}{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{2}$	$\frac{1}{2}$	0	$-\frac{1}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{\sqrt{3}}{2}$	-1	$-\frac{\sqrt{3}}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{1}{2}$	0
$\cos \alpha$	1	$\frac{\sqrt{3}}{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{2}$	$\frac{1}{2}$	0	$-\frac{1}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{\sqrt{3}}{2}$	-1	$-\frac{\sqrt{3}}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{1}{2}$	0	$\frac{1}{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{2}$	$\frac{\sqrt{3}}{2}$	1
$\operatorname{tg} \alpha$	0	$\frac{1}{\sqrt{3}}$	1	$\sqrt{3}$	-	$-\sqrt{3}$	-1	$-\frac{1}{\sqrt{3}}$	0	$\frac{1}{\sqrt{3}}$	1	$\sqrt{3}$	-	$-\sqrt{3}$	-1	$-\frac{1}{\sqrt{3}}$	0
$\operatorname{ctg} \alpha$	-	$\sqrt{3}$	1	$\frac{1}{\sqrt{3}}$	0	$-\frac{1}{\sqrt{3}}$	-1	$-\sqrt{3}$	-	$\sqrt{3}$	1	$\frac{1}{\sqrt{3}}$	0	$-\frac{1}{\sqrt{3}}$	-1	$-\sqrt{3}$	-