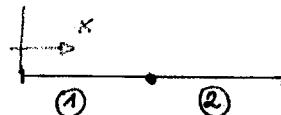
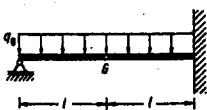


18.

Man bestimme die Biegelinie für den dargestellten Balken (Biegesteifigkeit  $EI$ ).



$$-Q_1 = qx + C_1$$

$$-M_1 = \frac{qx^2}{2} + C_1x + C_2$$

$$EIw_1' = \frac{qx^3}{6} + \frac{C_1x^2}{2} + C_2x + C_3$$

$$EIw_1 = \frac{qx^4}{24} + \frac{C_1x^3}{6} + \frac{C_2x^2}{2} + C_3x + C_4$$

$$-Q_2 = qx + C_5$$

$$-M_2 = \frac{qx^2}{2} + C_5x + C_6$$

$$EIw_2' = \frac{qx^3}{6} + \frac{C_5x^2}{2} + C_6x + C_7$$

$$EIw_2 = \frac{qx^4}{24} + \frac{C_5x^3}{6} + \frac{C_6x^2}{2} + C_7x + C_8$$

$$\text{RB} + \ddot{\text{u}}\text{B}: \quad 1) \quad M_1(0) = 0 \Rightarrow C_2 = 0$$

$$2) \quad w_1(0) = 0 \Rightarrow C_4 = 0$$

$$3) \quad M_1(l) = 0 \Rightarrow C_1 = -\frac{qL}{2}$$

$$4) \quad Q_1(l) = Q_2(l) \Rightarrow ql - \frac{qL}{2} = ql + C_5 \Rightarrow C_5 = -\frac{qL}{2}$$

$$5) \quad M_2(l) = 0 = \frac{qL^2}{2} - \frac{qL^2}{2} + C_6 \Rightarrow C_6 = 0$$

$$6) \quad EIw_2'(2l) = 0 = \frac{q}{6} \cdot \beta l^2 - \frac{q}{2} l \cdot \frac{4qL^2}{2} + C_7 \Rightarrow C_7 = -\frac{qL^3}{3}$$

$$7) \quad EIw_2(2l) = 0 = \frac{q}{24} \cdot 16l^4 - \frac{qL^2 \cdot l^3}{2} - \frac{qL^3}{3} \cdot 2l + C_8 \Rightarrow C_8 = +\frac{2}{3} qL^4$$

$$8) \quad EIw_1(1) = EIw_2(1) \Rightarrow \cancel{\frac{qL^4}{24}} - \cancel{\frac{qL^3}{3}} + C_3l = \cancel{\frac{qL^4}{24}} - \cancel{\frac{qL^3}{6}} - \cancel{\frac{qL^3}{3} \cdot l} + \cancel{\frac{2}{3} qL^4}$$

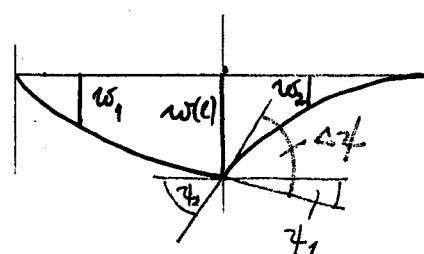
$$\Rightarrow C_3 = +\frac{qL^3}{3}$$

$$\Rightarrow \frac{EIw_1}{qL^4} = \frac{1}{24} \xi^4 - \frac{1}{12} \xi^3 + \frac{1}{3} \xi \quad \text{mit } \xi = \frac{x}{l}$$

$$\frac{EIw_2}{qL^4} = \frac{1}{24} \xi^4 - \frac{1}{12} \xi^3 + \frac{1}{3} \xi + \frac{2}{3}$$

$$\frac{EIw_1'}{qL^3} = \frac{1}{6} \xi^3 - \frac{1}{4} \xi^2 - \frac{1}{3}$$

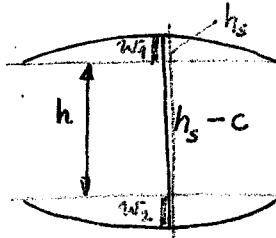
$$\frac{EIw_2'}{qL^3} = \frac{1}{6} \xi^3 - \frac{1}{4} \xi^2 + \frac{1}{3}$$



19.

Zwei parallele, gleichig gelagerte Balken (Biegesteifigkeiten  $EI_1$ ,  $EI_2$ ) haben ursprünglich den Abstand  $h$ . Es wird ein elastischer Stab der Länge  $h_s = h + \Delta h$  ( $\Delta h \ll h$ , Dehnsteifigkeit  $EA$ ) zwischen sie gewängt.

- a) Wie groß ist die Spannung im Stab?  
b) Wie weit biegt sich der Balken ② durch?



$C = \text{Stabzusammendrückung}$

$$w_1 = \frac{SL^3}{48EI_1} = S\delta_1$$

$$w_2 = \frac{SL^3}{48EI_2} = S\delta_2$$

$\delta$ , Nachgiebigkeit

$$c = \frac{S(h+\Delta h)}{EA} = S\delta_3 \approx \frac{Sh}{EA} !$$

Geometrie:

$$h + \Delta h - c - w_1 - w_2 = h$$

$$\Delta h - c - w_1 - w_2 = 0$$

$$c + w_1 + w_2 = \Delta h \quad (c \text{ ist negativ})$$

$$S(\delta_1 + \delta_2 + \delta_3) = \Delta h$$

$$S = \frac{\Delta h}{\delta_1 + \delta_2 + \delta_3} \quad |S| = \frac{\Delta h}{A(\delta_1 + \delta_2 + \delta_3)} \quad (\text{Druck in Stab})$$

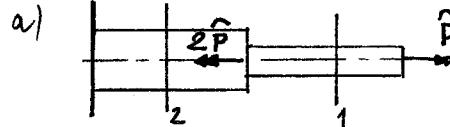
$$f = w_2 = \Delta h \frac{\delta_2}{\delta_1 + \delta_2 + \delta_3}$$

$$G = \frac{\Delta h}{A} \frac{1}{\frac{l^2}{48EI_1} + \frac{l^3}{48EI_2} + \frac{h}{EA}} = \frac{\Delta h}{hE} \frac{\frac{1}{48}EA + \frac{1}{48}EA}{\frac{1}{48}EA + \frac{1}{48}EA + 1} \quad V$$

21.



1. Eine abgesetzte Welle (Vollkreisquerschnitte mit den Radien  $r$  und  $\frac{r}{2}$ , Schubmodul  $G$ ) wird durch die Torsionsmomente  $\hat{P}$  und  $2\hat{P}$  beansprucht.
- a) Wie groß darf  $\hat{P}$  höchstens sein ( $\hat{P}_{\max}$ ) wenn die zulässige Schnittspannung  $\tau_{zul}$  nicht überschritten werden soll?
- b) Wie groß ist für diese Maximalbelastung die Verdrehung  $\varphi_0$  des Endquerschnitts?



$$\text{Schnitt 1: } M_1 = \hat{P} \quad M_1 = \hat{P}$$

$$\text{Schnitt 2: } M_2 = 2\hat{P} \quad M_2 = -\hat{P}$$

betragen gleich  $\rightarrow$  größte Belastung in Teil ①

$$W_t = \frac{\pi r^3}{2} \quad I = \frac{\hat{P}}{W_t} \rightarrow \hat{P}_{\max} = W_t \cdot \tau_{zul}$$

$$\boxed{\hat{P}_{\max} = \frac{\pi r^3}{2} \tau_{zul}}$$

$$\text{b)} \quad \varphi_1 = \frac{M_1 \cdot L}{G I_{t1}} = \frac{\pi r^3 \tau_{zul} \cdot L \cdot 2}{2 \cdot G \cdot \pi \cdot r^4} = \frac{L \cdot \tau_{zul}}{r \cdot G}$$

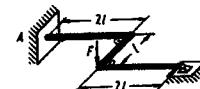
$$I_{t1} = \frac{\pi}{2} r^4 \quad \rightarrow \quad I_{t2} = \frac{81}{32} \pi r^4$$

$$\varphi_2 = \frac{M_2 L}{G I_{t2}} = -\frac{\pi r^3 \tau_{zul} L \cdot 32}{2 \cdot G \cdot 81 \pi r^4} = -\frac{16 L \tau_{zul}}{81 F G}$$

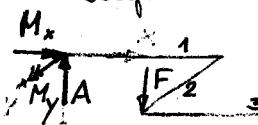
$$\boxed{\varphi_{\text{ges}} = \varphi_1 + \varphi_2 = \left(1 - \frac{16}{81}\right) \frac{L \tau_{zul}}{r G} = \frac{65 L \tau_{zul}}{81 + G}}$$

22.

- Ein horizontaler Rahmen aus Stahl ( $E/G \approx 8/3$ ) besteht aus drei rechtwinklig miteinander verbundenen Balken mit Kreisquerschnitt (Radius  $r$ ). Er ist im unbelasteten Zustand spannungsfrei. Wie groß sind die Lagerreaktionen, wenn der Rahmen durch eine vertikale Kraft  $F$  belastet wird?

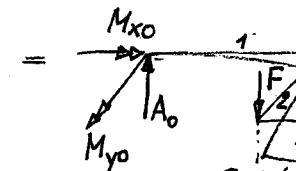


einfach stat. unbestimmt:



alle anderen Komponenten der Lagerreakt. = 0

$$A_x = 0 \quad A_y = 0 \quad M_{ZA} = 0 \\ B = B \cdot \vec{e}_z \text{ (Richtgr.)}$$



B ist die stat. unbestimmte

Geometrie:  $w_{B0} + w_{B1} = 0$

$$0: \quad w_1, w_2, \varphi_1 \cdot L, w_1' \cdot 2L \\ w_1 = \frac{F(2L)^3}{3EI} = \frac{8FL^3}{3EI} \quad w_2 = \frac{FL^3}{3EI} \quad w_1' = \frac{4FL^2}{2EI} \quad \varphi_1 = \frac{FL \cdot 2L}{G I_t}$$

$$\rightarrow w_{B0} = \frac{8FL^3}{3EI} + \frac{FL^3}{3EI} + \underbrace{\frac{2FL^3}{G I_t}}_{2EI} + \frac{8FL^3}{2EI} = \frac{29}{3} \frac{FL^3}{EI},$$

$$\frac{2FL^3}{3EI}$$

$$1: \quad w_1 + w_3, w_2, \varphi_1 \cdot L, \varphi_2 \cdot 2L \\ w_1 + w_3 = \frac{F(4L)^3}{3EI} = \frac{64BL^3}{3EI}, \quad w_2 = \frac{BL^3}{3EI}, \quad \varphi_1 = \frac{B \cdot L \cdot 2L}{G I_t}, \quad \varphi_2 = \frac{B \cdot 2L \cdot L}{G I_t}$$

$$-w_{B1} = \frac{64}{3} \frac{BL^3}{EI} + \frac{BL^3}{3EI} + \frac{2BL^3 \cdot 8}{3 \cdot 2EI} + \frac{2 \cdot 2BL^3 \cdot 8}{3 \cdot 2EI} = \frac{89}{3} \frac{BL^3}{EI}$$

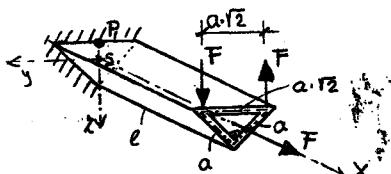
$$\rightarrow \frac{29}{3} \frac{FL^3}{EI} - \frac{89}{3} \frac{BL^3}{EI} = 0 \rightarrow B = \frac{29}{89} F$$

$$\underline{\text{Lagerreakt.}}: M_x = -\left(1 - \frac{29}{89}\right) LF = -\frac{60}{89} L \cdot F$$

$$M_y = +2LF + 4L \cdot \frac{29}{89} F = +\frac{62}{89} L \cdot F$$

$$A = F - \frac{29}{89} F = \frac{60}{89} F$$

24.



Der einseitig eingespannte Träger der Länge  $l$  besteht aus einem dünnwandigen Hohlquerschnitt der Wandstärke  $t$  mit  $(a-t)$ . Mit den Größen lt. Skizze sind zu errechnen:

- Spannungen  $\sigma$  und  $\tau$  in P.
- Verdrehwinkel  $\varphi$  des Trägers.
- Vergleichsspannung in P nach der Gestaltänderungsenergielhypothese.

$$T = \sqrt{2} a F$$

$$I_t = \frac{(2A_m)^2}{U/t}$$

$$A_m = a \cdot \sqrt{2} \cdot \frac{a}{\sqrt{2}} \cdot \frac{1}{2} = \frac{a^2}{2}$$

$$U = 2a + \sqrt{2}a = (2+\sqrt{2})a$$

$$W_t = 2A_m t = \frac{a^2 t}{2}$$

$$I_t = \frac{a^3 t}{2+\sqrt{2}}$$

$$A_z = U \cdot t = (2+\sqrt{2})at$$

a) keine Biegung, da  $F$  durch S geht  $\rightarrow$

$$\sigma = \sigma_{\text{zug}} = \frac{F}{(2+\sqrt{2})at}$$

$$\tau = \frac{T}{W_t} = \frac{\sqrt{2}aF}{a^2t} = \frac{\sqrt{2}F}{at}$$

$$b) \varphi = \frac{\sqrt{2}aF \cdot l}{G \cdot a^3 t} (2+\sqrt{2}) = \frac{Fl}{Ga^2 t} (2\sqrt{2}+2)$$

$$c) \sigma_v = \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} = \frac{F}{at} \sqrt{\frac{1}{(2+\sqrt{2})^2} + 3 \cdot 2} \\ = \frac{F}{at} \sqrt{\frac{1}{(2+\sqrt{2})^2} + 6}$$

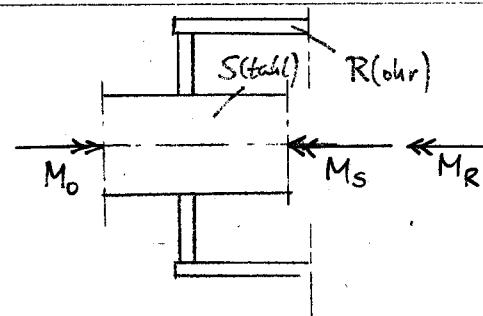
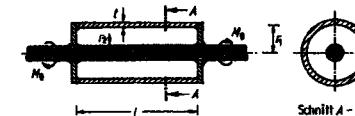
Fallzahlen:

$$\sigma = 0,293 \frac{F}{at} \quad \tau = 1,414 \frac{F}{at} \quad \varphi = 4,828 \frac{Fl}{G \cdot a^2 t}$$

$$\sigma_v = 2,467 \frac{F}{at}$$

23.

Ein dünnwandiges Aluminiumrohr (mittlerer Radius  $r_1 = 2r$ , Wandstärke  $t = r/8$ , Schubmodul  $G_1$ ) und ein Stahlstab (Radius  $r_2 = r$ , Schubmodul  $G_2 = 3G_1$ ) werden durch zwei starre Endplatten miteinander verbunden. Welcher Anteil des eingeleiteten Torsionsmoments  $M_0$  wird vom Aluminiumrohr getragen? Wie groß darf  $M_0$  höchstens sein, damit die zulässige Schubspannung  $\tau_{\text{zul}}$  im Aluminiumrohr nicht überschritten wird?



$$\text{Geometrie: } I_{t,R} = \frac{(2A_m)^2}{U/t} = \frac{(2(2r)^2 \pi)}{4\pi r / r/8} = \frac{64\pi^2 r^4}{4\pi r \cdot 8} = \frac{2\pi r^4}{r}$$

$$W_{t,R} = 2\pi \cdot (2r)^2 \cdot t = 2\pi \cdot 4r^2 \cdot r/8 = \frac{\pi r^3}{2} \quad I_S = \frac{\pi r^4}{2}$$

$$\text{Stabfl: } M_R + M_S = M_0$$

$$\text{Verformung: } \varphi_s = \frac{M_S \cdot L}{G_2 I_S} = \frac{M_S \cdot L \cdot 2}{3G_1 \cdot \pi r^4} \\ \varphi_R = \frac{M_R \cdot L}{G_1 \cdot I_R} = \frac{M_R \cdot L}{G_1 \cdot 2\pi r^4}$$

Geometr., starre Scheibe  $\rightarrow$

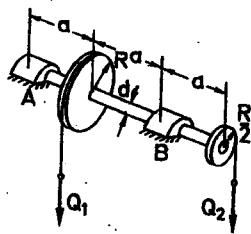
$$\varphi_R = \varphi_s$$

$$\frac{M_S L \cdot 2}{3G_1 \pi r^4} = \frac{M_R \cdot L}{G_1 \cdot 2\pi r^4} \Rightarrow M_R = \frac{4}{3} M_S$$

$$\text{einsetzen: } \frac{4}{3} M_S + M_S = M_0 \rightarrow M_S = \frac{3}{7} M_0 \rightarrow M_R = \frac{4}{7} M_0$$

$$T_{\text{zul}} = \frac{M_{R,\text{max}}}{W_{t,R}} = \frac{4 M_{0,\text{max}}}{7\pi r^3} \Rightarrow M_{0,\text{max}} = \frac{7\pi r^3}{4} T_{\text{zul}}$$

31.



Eine kreisende Welle aus Stahl (Durchmesser  $d$ , Länge  $2a$ ) wird durch zwei Lager A und B gelagert (geländige Lagerung, keine Einspannung). An zwei fest auf der Welle sitzenden Scheiben (Radius  $R$  und  $R/2$ ) hängen die Gewichte  $Q_1$  und  $Q_2$ . Gegeben:  $a = 2,0 \text{ m}$ ;  $R = 0,25 \text{ m}$ ;  $d = 0,10 \text{ m}$ ;  $Q_1 = 10^4 \text{ N}$   
 $\sigma_{\max} = 407,4 \text{ N/mm}^2$ . Nun berechnen:  
a) die Größe von  $Q_2$ , damit Gleichgewicht herrscht.  
b) die maximale Normalspannung infolge Steigung.  
c) die maximale Schubspannung infolge Torsion.  
d) den Verlauf des Verdrehwinkels.

Ergebnis: b)  $\sigma_{\max} = 407,4 \text{ N/mm}^2$ ; c)  $\tau_{\max} = 12,7 \text{ N/mm}^2$ ;  $\delta_{\max} = 0,0131$

a)

$$Q_2 \frac{R}{2} - Q_1 R = 0 \\ \Rightarrow Q_2 = Q_1 \cdot 2 = 20000 \text{ N}$$

b)

$$\sum F_x: a \cdot 10^4 + 3a \cdot 2 \cdot 10^4 = 3 \cdot 2a \\ B = \frac{7}{2} \cdot 10^4 = 35000 \text{ N}$$

$$M_{b, \max} = 2a \cdot 20000 = 40000 \text{ Nm}$$

$$W_b = \frac{\pi d^3}{32} = \frac{\pi \cdot 10^{-3} \text{ m}^3}{32} = \frac{\pi \cdot 10^6}{32} \text{ mm}^3 \rightarrow \underline{\underline{G}} = \frac{40 \cdot 10^6 \cdot 32}{\pi \cdot 10^6} = 407,4 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$$

c)  $M_T$  zwischen den Scheiben konstant:  $Q_1 \cdot R = 10000 \cdot 0,25 = 2500 \text{ Nm}$

$$W_t = \frac{\pi 10^6}{16} \text{ mm}^3 \rightarrow \underline{\underline{T}_t} = \frac{2500 \cdot 1000 \cdot 16}{\pi \cdot 10^6} = 12,7 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$$

d)  $\varphi_{\max} = \frac{M_t \cdot (2a)}{G \cdot I_t}$

$$I_t = \frac{\pi \cdot 10^8}{32} \text{ mm}^4; G = 7,9 \cdot 10^4 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$$

$$\underline{\underline{\varphi_{\max}}} = \frac{2500000 \cdot 2 \cdot 2000 \cdot 32}{79000 \cdot \pi \cdot 10^8} = 0,0129$$

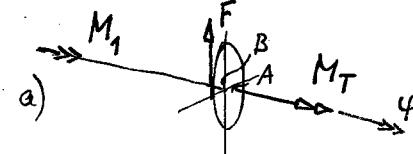
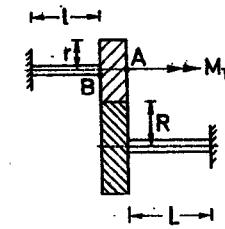
Verlauf kontinuierlich:



32. Auf den zwei abgebildeten Wellen (Gleitmodell C) gleichen Durchmessers  $d$  sind starre Zahnräder angebracht, die sich in Eingriff befinden. In A wirkt ein äußeres Torsionsmoment  $M_T$ . In unbelasteten Zustand sind alle Schnittgrößen gleich Null. Gegeben: 1. L. d. r. R, G,  $M_T$ . Bestimme:

- a) die maximal auftretende Schubspannung.  
b) die Verdrehung in Punkt B.

Ergebnis: a)  $\tau_{\max} = \frac{16 M_T}{\pi d^3 [1 + (\frac{L}{R})^2]}$  b)  $\Delta \varphi = \frac{M_T l}{G I_T [1 + (\frac{L}{R})^2]}$



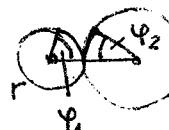
Gleichgewicht:

$$M_A + M_T - F \cdot r = 0$$

$$M_1 = F \cdot r - M_T$$

$$\Rightarrow \underline{\underline{\varphi_1}} = \frac{(F - M_T) l}{G I}$$

geom. Verträglichkeit:



$$+ \varphi_1 = R \varphi_2$$

einsetzen; GI rauskäuzen:  $R^2 F L = -(F \cdot r - M_T)$

$$\Rightarrow F = M_T \frac{r + l}{R^2 L + r^2 l}$$

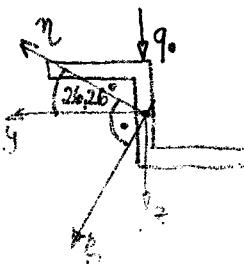
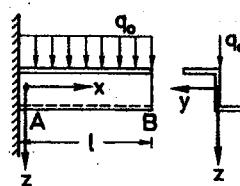
$$\Rightarrow M_1 = M_T \left[ \frac{r^2 l}{R^2 L + r^2 l} - 1 \right] = M_T \frac{r^2 l - R^2 L - r^2 l}{R^2 L + r^2 l} = M_T \frac{-R^2 L}{R^2 L + r^2 l}$$

$$M_2 = M_T \frac{R + l}{R^2 L + r^2 l} \quad |M_1| = \frac{R}{r} |M_2| \text{ also } > M_2$$

$$\Rightarrow \underline{\underline{\tau_{\max}}} = \frac{16 M_T}{\pi d^3} \cdot \frac{R^2 L}{R^2 L + r^2 l}$$

b)  $\varphi_1 = \text{Verdrehung bei B: } \underline{\underline{\varphi_1}} = \frac{M_1 l}{G I} = - \frac{M_T l R^2}{G I (R^2 L + r^2 l)}$

3. Der skizzierte Kragträger wird durch eine Gleichstreckenlast belastet.  
 Gegeben:  $I_y = 222 \text{ cm}^4$ ;  $I_z = 72,5 \text{ cm}^4$ ;  $I_{yz} = 97,5 \text{ cm}^4$ ;  $l = 1 \text{ m}$   
 $E = 2,1 \cdot 10^5 \text{ N/mm}^2$ ;  $q_0 = 1 \text{ kNm}$ . Nun bestimme die vertikale und horizontale  
 Verschiebung am freien Ende des Trägers.  
 Gegeben:  $v_y = 0,66 \text{ mm}$ ;  $v_x = 0,66 \text{ cm}$   $\leftarrow f\right.$



Lage des HAS:  
 $\tan(2\varphi_0) = \frac{-2I_{yz}}{I_y - I_z} = \frac{-2 \cdot 97,5}{222 - 72,5} = -2,97,5$   
 $\Rightarrow \varphi_0 = -26,26^\circ \quad \varphi_{01} = 90^\circ - \varphi_0 = 63,74^\circ$

Belastung im  $y-z$ -System:

$$q_{0y} = q_0 \cos 26,26^\circ \quad q_{0z} = -q_0 \sin 26,26^\circ$$

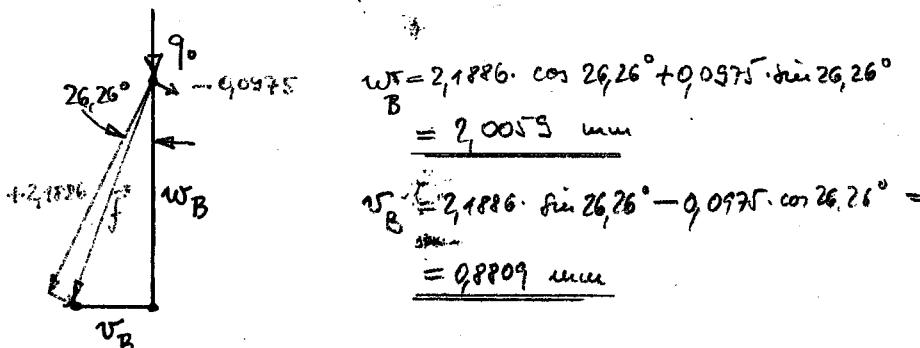
Biegelinie Steiner auffall:  $w = \frac{q l^4}{8 E I}$

$$\Rightarrow w_y = \frac{-q_0 \sin |\varphi_{02}| \cdot l^4}{8 E I_{yy}} \quad w_z = \frac{q_0 \cos |\varphi_{02}| \cdot l^4}{8 E I_{zz}}$$

Haupt-FTM:  $I_{12} = \frac{222 + 72,5}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{222 - 72,5}{2}\right)^2 + 97,5^2} = 270,1 \text{ cm}^4$

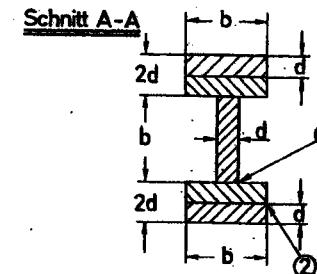
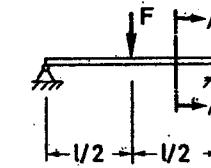
$$\Rightarrow w_y = \frac{-1000 \cdot \sin 26,26^\circ \cdot 1^4}{8 \cdot 210000 \cdot 270,1} \cdot 10^5 = -0,0975 \text{ mm}$$

$$w_z = \frac{1000 \cdot \cos 26,26^\circ \cdot 1^4}{8 \cdot 210000 \cdot 24,4} \cdot 10^5 = +2,1886 \text{ mm}$$



34.

- Ein beidseitig gelageter Träger wird durch eine Einzelkraft  $F$  mittig belastet. Der Träger ist – wie skizziert – aus fünf gleichen Rechteckprofilen zusammengesetzt, die nacheinander verklebt sind. Gegeben:  $F$ ,  $l$ ,  $b$ ,  $d$ . Berechne die in den Klebeflächen (1) und (2) auftretenden Schubspannungen.



$$I = 2 \cdot \frac{(2d)^3 \cdot b}{12} + 2 \cdot 2d \cdot b \cdot \left(\frac{b}{2} + d\right)^2 + \frac{b^3 d}{12} = \frac{4}{3} d^3 b + \frac{b^3 d}{12} + 4db \left(\frac{b^2}{4} + bd + d^2\right) = \frac{4}{3} d^3 b + \frac{b^3 d}{12} + 4b^3 d^2 + 4b^2 d^2 + 4d^3 b$$

$$I = \frac{16}{3} d^3 b + \frac{13}{12} b^3 d + 4d^2 b^2$$

Schleife (1):  $\frac{S(z)}{b(z)} = \frac{\left(\frac{b}{2} + d\right) \cdot 2d \cdot b}{b(z)} = \frac{db^2 + 2d^2 b}{b(z)} = d$

$$\rightarrow \frac{S(z)}{b(z)} = b^2 + 2db$$

Schleife (2):  $S(z) = \left(\frac{b}{2} + \frac{3}{2} d\right) \cdot db = \frac{db^2}{2} + \frac{3}{2} d^2 b$

$$b(z) = b$$

$$\rightarrow \frac{S(z)}{b(z)} = \frac{db}{2} + \frac{3}{2} d^2$$

$$Q = \frac{F}{2} \quad T = \frac{Q S(z)}{I \cdot b(z)}$$

$$T_{(1)} = \frac{F \cdot (b^2 + 2db)}{2 \cdot \left(\frac{16}{3} d^3 b + \frac{13}{12} b^3 d + 4d^2 b^2\right)} \underset{d \ll b}{\approx} \frac{6}{13} \frac{F}{bd}$$

$$T_{(2)} = \frac{F \cdot (db + 3d^2)}{4 \cdot \left(\frac{16}{3} d^3 b + \frac{13}{12} b^3 d + 4d^2 b^2\right)} \underset{d \ll b}{\approx} \frac{3}{13} \frac{F}{bd}$$