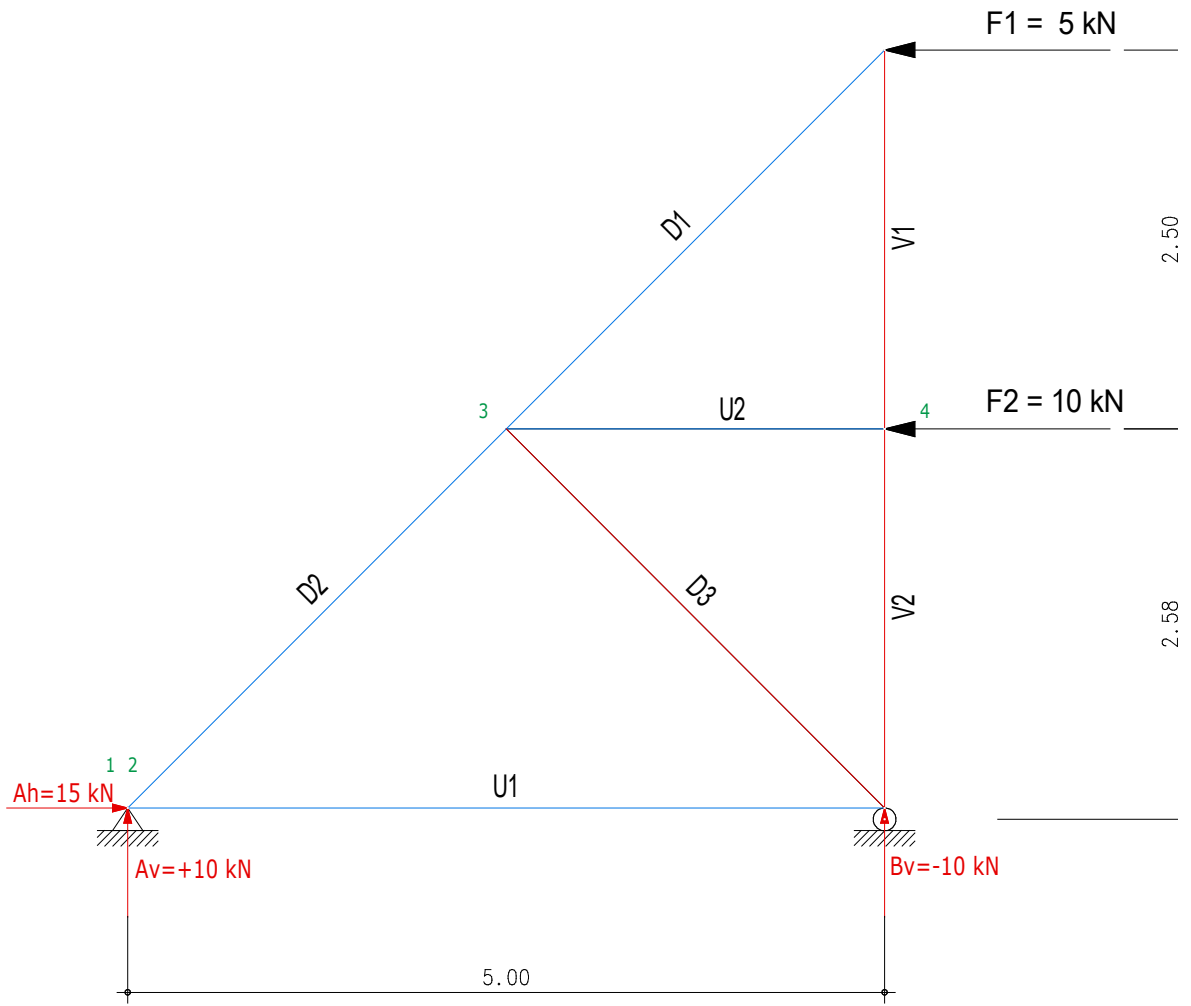
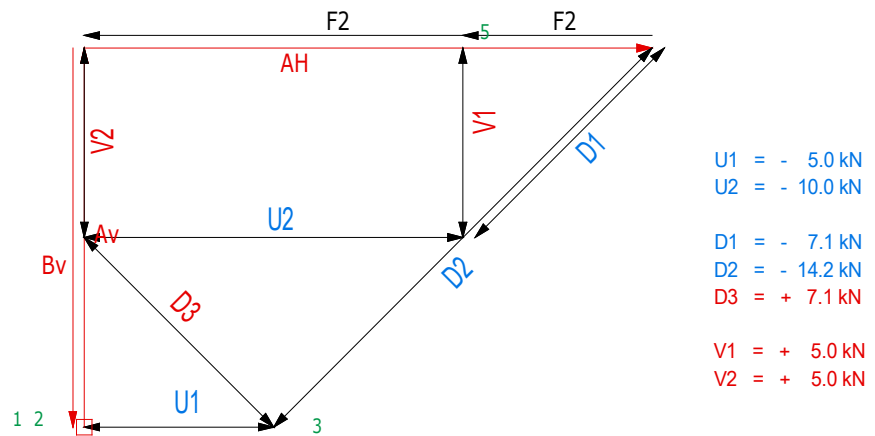


Aufgabe 1: (10 P)

Lösungen



Kräftemaßstab $1 \text{ cm} = 2 \text{ kN}$



Aufgabe 2: (10 P)

Fundamenteigengewicht

$$F_{\text{Fund.}} = V_{\text{Fund.}} \cdot \gamma_{\text{Beton}} = 2.40 \text{ m} \cdot 1.50 \text{ m} \cdot 0.50 \text{ m} \cdot 25 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} =$$

$$F_{\text{Fund.}} = 45.00 \text{ kN}$$

resultierende vertikal Kraft

$$N_{\text{St}} = 500.00 \text{ kN}$$

$$N_{\text{Total}} = 545.00 \text{ kN}$$

stabilisierendes Moment um Drehpunkt D

$$M_{\text{st}} = +545.00 \text{ kN} \cdot 1.20 \text{ m}$$

$$= +654.00 \text{ kNm}$$

kippendes Moment um Drehpunkt D

$$M_k = +80.00 \text{ kN} \cdot 0.50 \text{ m} + 100 \text{ kNm}$$

$$= +140.00 \text{ kNm}$$

$$\text{Kippsicherheit } s_k = \frac{M_{\text{st}}}{M_k} = \frac{+654.00 \text{ kNm}}{+140.00 \text{ kNm}} = 4.67 > 1.5 \text{ i.O.}$$

$$\text{Gleitsicherheit } s_G = \frac{\tan(\varphi) \cdot F_{\text{Total}}}{F_H} = \frac{\tan(31^\circ) \cdot 545.00 \text{ kN}}{80.00 \text{ kN}} = 4.09 > 1.5 \text{ i.O.}$$

Exzentrizität

$$a = \frac{\sum M_d}{F_{\text{Tot}}} = \frac{-M_{\text{st}} + M_k}{F_{\text{Tot}}} = \frac{-654.00 \text{ kNm} + 140.000 \text{ kNm}}{545.00 \text{ kN}} = -0.943 \text{ m}$$

$$e_{\text{Total}} = \frac{h}{2} - a = \frac{2.40 \text{ m}}{2} - (-0.943 \text{ m}) = 0.257 \text{ m} \leftarrow \text{Drehpunkt}$$

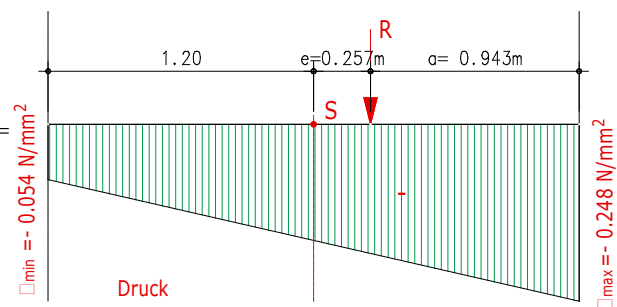
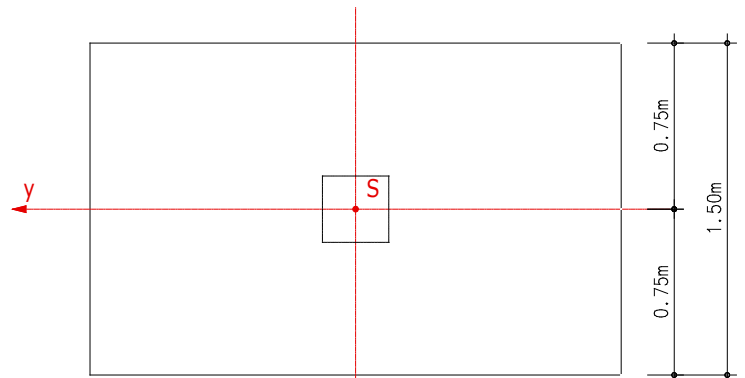
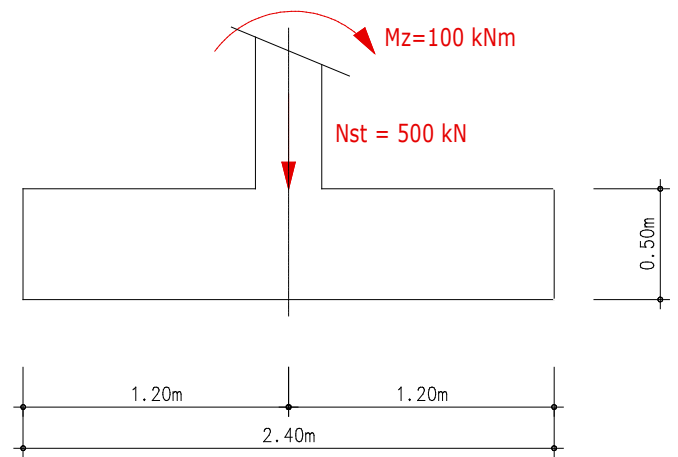
$$\text{Kernweite } k = \frac{h}{6} = \frac{2.40 \text{ m}}{6} = 0.400 \text{ m} \quad e < k \Rightarrow \text{kleine Exzentrizität}$$

somit kann mit folgender Formel gerechnet werden:

$$\sigma_{\text{min,max}} = -\frac{N_{\text{St}}}{A} \cdot \left(1 \mp \frac{6 \cdot e}{h}\right) =$$

$$\sigma_{\text{min}} = -\frac{545 \cdot 10^3 \text{ N}}{2400 \text{ mm} \cdot 1500 \text{ mm}} \cdot \left(1 - \frac{6 \cdot 257 \text{ mm}}{2400 \text{ mm}}\right) = -0.054 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$$

$$\sigma_{\text{max}} = -\frac{545 \cdot 10^3 \text{ N}}{2400 \text{ mm} \cdot 1500 \text{ mm}} \cdot \left(1 + \frac{6 \cdot 257 \text{ mm}}{2400 \text{ mm}}\right) = -0.248 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2}$$

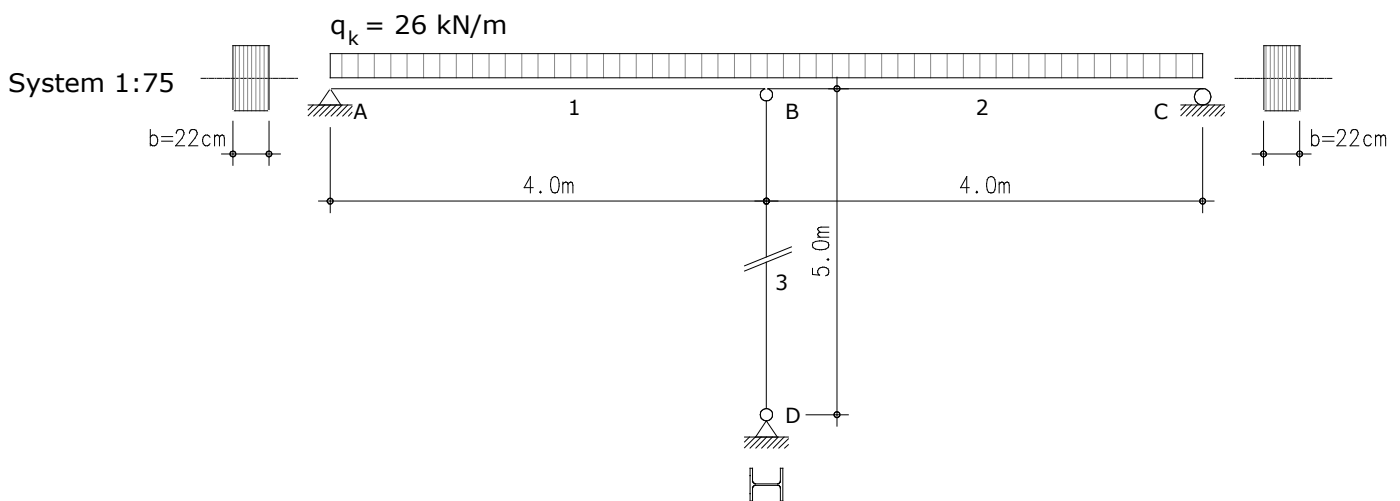


Aufgabe 3: (10 P)

Gegeben: Stab 1 und Stab 2: Holzbalken der Güte GL24 mit einer Balkenbreite von $b=22\text{cm}$.
Stab 3: HEB 200; S235

- Gesucht:
- Ermitteln Sie die Auflagerkräfte in A und C
 - Zeichnen Sie die Momenten- und Querkraftlinie in einem geeigneten Massstab auf.
 - Wählen Sie auf Grund des Tragfähigkeitsnachweises bei gegebener Breite von $b=22\text{cm}$ eine geeignete Höhe des Querschnittes.
(Führen Sie zusätzlich den Schubspannungsnachweis)
 - Wählen Sie die Höhe des Holzbalkens auf Grund des Gebrauchstauglichkeitsnachweises bei einer zulässigen Durchbiegung von $L/300$ bei einer gegebenen Balkenbreite von $b=22\text{cm}$.

Bemerkung: Rechnen Sie mit einem Sicherheitsfaktor von 1.4



Schnittkräfte aus Statik-5

$$\text{Stützmoment } M_B = -72.80\text{kNm} \rightarrow \text{massgebend}$$

$$\text{Feldmoment } M_{(v=0)}^+ = +25.47\text{kNm}$$

$$\text{max. Querkraft } V_d = +91.00\text{kN} \rightarrow \text{massgebend}$$

Tragfähigkeitsnachweis

$$W_{\text{erforderlich}} = \frac{72.80 \cdot 10^6 \text{ Nmm}}{16 \text{ N/mm}^2} = 4'550 \cdot 10^3 \text{ mm}^3$$

$$\text{Querschnitt: } W_{y,\text{erforderlich}} = \frac{b \cdot h^2}{6} \Rightarrow h = \sqrt{\frac{6 \cdot W_{y,\text{erforderlich}}}{b}} = \sqrt{\frac{6 \cdot 4'550 \cdot 10^3 \text{ mm}^3}{220\text{mm}}} = 352.27\text{mm}$$

Querschnitt gewählt: 220/360

Schub :

$$\tau_d = 1.8 \cdot \frac{V_d}{A} = \frac{91.00 \cdot 10^3 \text{ N}}{220\text{mm} \cdot 360\text{mm}} = 1.39 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2} \leq f_{v,d} = 1.50 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2} \rightarrow \text{erfüllt!}$$

Querdruck :

$$\text{Auflager A oder C: } l_{A,B} = \frac{54.60 \cdot 10^3 \text{ N}}{220\text{mm} \cdot 1.9 \text{ N/mm}^2} = 130.62 \text{ mm} \approx 132\text{mm}$$

$$\text{Auflager B : } l_{B,B} = \frac{182 \cdot 10^3 \text{ N}}{220\text{mm} \cdot 2.5 \text{ N/mm}} = 330.91 \text{ mm} \approx 332\text{mm}$$

Gebrauchstauglichkeit:

$M_d = 52.00 \text{ kNm}$

$w_{zul} = \frac{L}{350} = \frac{4'000\text{mm}}{300} = 13.33 \text{ mm}$

a) Holzbalken :

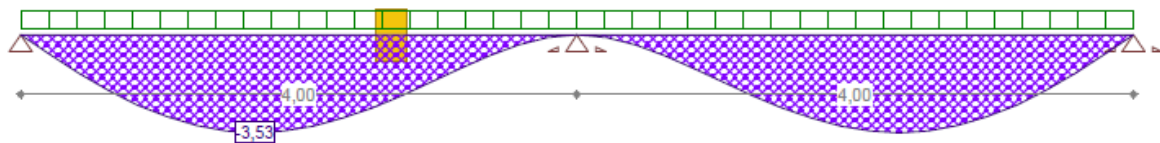
$I_{erforderlich} = \frac{M \cdot l^2}{9.6 \cdot E \cdot \eta_w \cdot w_{zul}} = \frac{52.0 \cdot 10^6 \text{Nmm} \cdot (4'000\text{mm})^2}{9.6 \cdot (11'000 \text{ N/mm}^2) \cdot 1.0 \cdot 13.33 \text{ mm}} = 591.06 \cdot 10^6 \text{ mm}^4 \rightarrow \text{massg.}$

$I_{massgebend} = \frac{b \cdot h^3}{12} \rightarrow h = \sqrt[3]{\frac{12 \cdot I_{massgebend}}{b}} = \sqrt[3]{\frac{12 \cdot 591.06 \cdot 10^6 \text{ mm}^4}{220 \text{ mm}}} = 318.27\text{mm}$

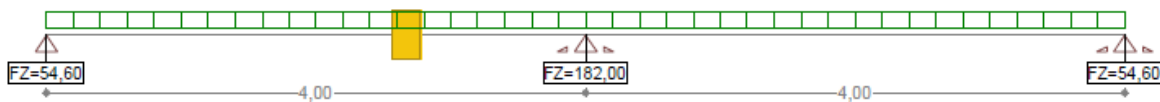
→ gewählter Balkenquerschnitt 220/360 cm

$w_{vorh.} = w_{zul} \cdot \frac{I_{erforderlich}}{I_{vorhanden}} = 13.33 \text{ mm} \cdot \frac{591.06 \cdot 10^6 \text{ mm}^4}{855.36 \cdot 10^6 \text{ mm}^4} = 9.21\text{mm} < 13.33 \text{ mm} \rightarrow \text{i.O.}$

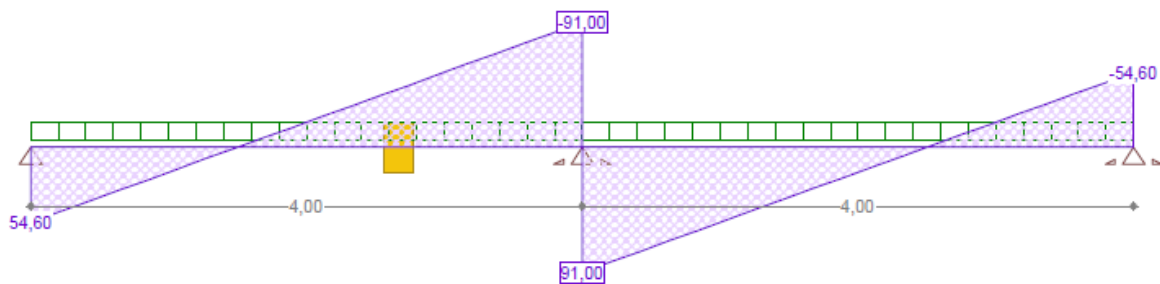
Belastung B1
VERSCHIEBUNGEN DZ [mm] für: charakteristisch, Überhöhung: 200,0 Mstb. 1 :48,8



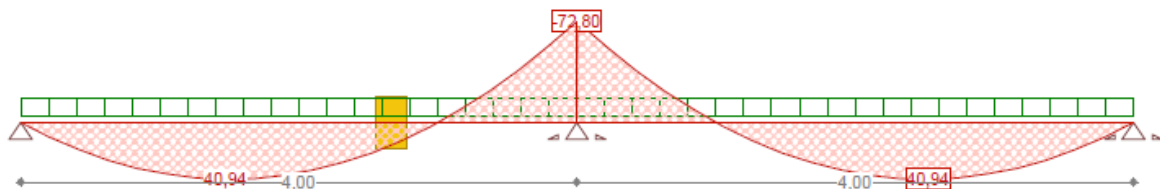
Belastung B1
Reaktionen [kN]/[kNm] für: Design, Summe FZ: 291,20 Mstb. 1 :50,4



Belastung B1
Schnittkraft Vz [kN] für: Design Mstb. 1 :49,2



Belastung B1
Schnittkraft My [kNm] für: Design Mstb. 1 :48,8



Aufgabe 4: (5 P)

Gegeben: Eine Rundholzstütze C24 vor Witterung geschützt
Die Knicklänge beträgt 3.40m und wird mit einer Kraft von $N = 180\text{kN}$ zentrisch belastet.

Gesucht: Durchmesser der Stütze mit Tragfähigkeitsnachweis

Aus HBT Seite 54 folgt eine Stütze mit $\varnothing 200\text{ mm}$

$$A = 31.4 \cdot 10^3 \text{ mm}^2$$

$$i = 50 \text{ mm}$$

$$l_k = 3'400\text{mm}$$

$$\lambda_k = \frac{l_k}{i} = \frac{3'400 \text{ mm}}{50 \text{ mm}} = 68$$

$$\lambda_{\text{rel}} = \frac{\lambda_k}{18 \cdot \pi} = \frac{68 \text{ mm}}{56.55 \text{ mm}} = 1.202$$

$$\lambda_{\text{rel}} = 1.20 \quad \rightarrow k_c \cdot f_{c,0,d} = 6.54 \text{ N/mm}^2$$

$$\lambda_{\text{rel}} = 1.22 \quad \rightarrow k_c \cdot f_{c,0,d} = 6.38 \text{ N/mm}^2$$

$$1 \quad N_{K,Rd} = k_c \cdot f_{c,0,d} \cdot A = (6.54 \text{ N/mm}^2 \cdot 31.4 \cdot 10^3 \text{ mm}^2) \cdot 10^{-3} = 205.36 \text{ kN}$$

$$2 \quad N_{K,Rd} = k_c \cdot f_{c,0,d} \cdot A = (6.38 \text{ N/mm}^2 \cdot 31.4 \cdot 10^3 \text{ mm}^2) \cdot 10^{-3} = 200.33 \text{ kN}$$

$$N_{K,Rd} = 205.36 \text{ kN resp. } 200.33 \text{ kN} > N_d = 180 \text{ kN}$$