

Stahlbeton II - Übung 3

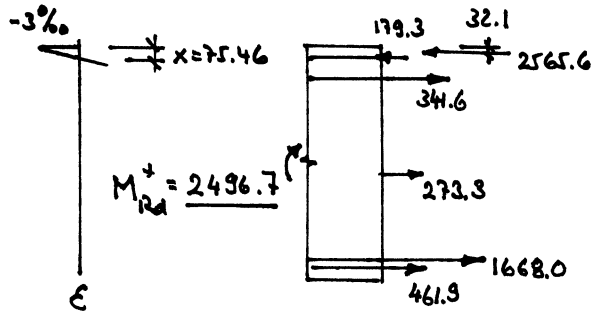
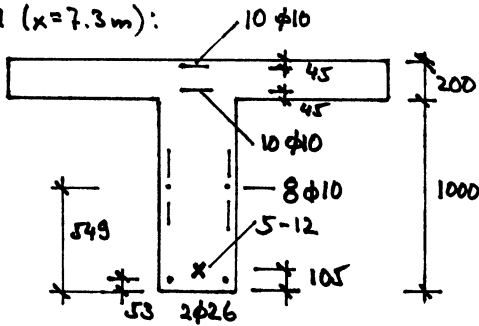
Aufgabenstellung

Man betrachte erneut den in Übung 2 behandelten Träger. Dabei ist die gesamte Längsbewehrung zu berücksichtigen, d.h. auch die Druckbewehrung und die über die Trägerhöhe verteilte Längsbewehrung.

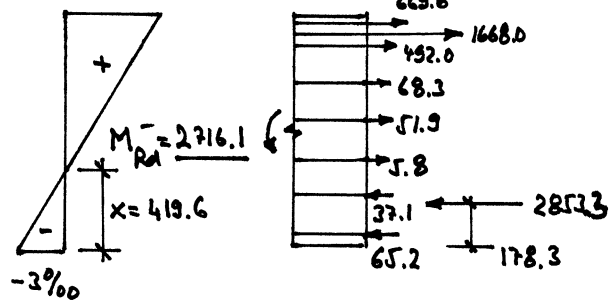
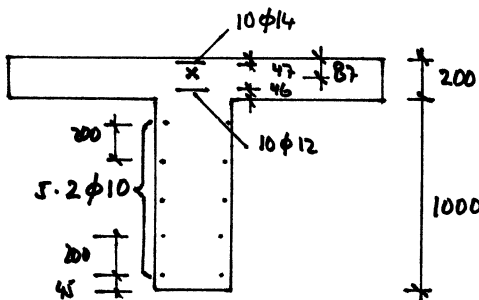
- a) Weise die Biegeträgsicherheit gemäss Norm SIA 262 nach.
- b) Erbringe die Spannungsnachweise (am gegebenen Querschnitt) im Feld und über der Zwischenstütze unter $P_{\infty} + g_k + q_k$ (einseitige Nutlast bzw. Vollast).
- c) Bemesse die Bügelbewehrung und Weise die Querkraftträgsicherheit gemäss Norm SIA 262 nach. Untersuche die massgebenden Querschnitte beim End- bzw. Zwischenauflager. Diskutiere die mögliche Abstufung der schlaffen Längsbewehrung.
- d) Untersuche die Ausdehnung der unter Gebrauchslasten möglicherweise dekomprimierten Bereiche.
- e) Schätze die unter $P_{\infty} + g_k + q_k$ (einseitig) zu erwartenden Durchbiegungen ab.

a) Biegetragsicherheit

Feld ($x=7.3\text{m}$):



Stütze:



Der Vergleich mit S.U2.6 zeigt, dass die Biegetragsicherheit gewährleistet ist:

$$D = 2496.7 \left(\frac{1}{7.3} + \frac{1}{10.7} \right) + 2716.1 \cdot \frac{1}{10.7} = 829.2 \text{ kN} = \underline{1.059 \cdot W}$$

Es besteht eine Reserve von 5.9%. Die Bewehrung könnte noch etwas reduziert werden, z. B. 2 phi 22 statt 2 phi 26 unten im Feld ($x=72.0$, $M_{Rd}^+ = 2354.9 \text{ kNm}$ →

$$D = 2354.9 \left(\frac{1}{7.3} + \frac{1}{10.7} \right) + 2716.1 / 10.7 = 796.5 \text{ kN} = \underline{1.017 \cdot W} \quad (\text{Reserve } 1.7\%).$$

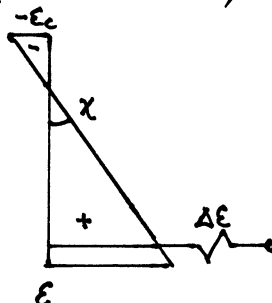
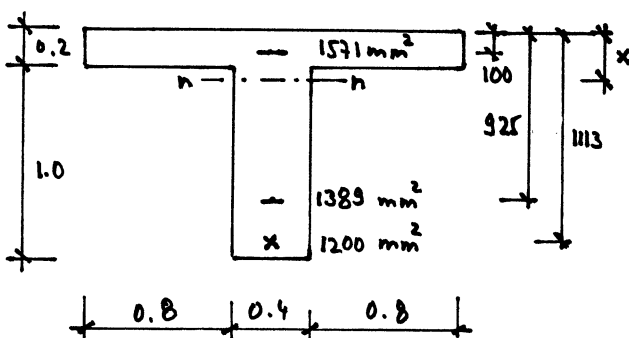
N.B. Schwerpunkt der phi 10 im Steg in der Folge 545 statt wie oben 549 mm über UK Träger angenommen!

b) Spannungsnachweise am gerissenen Querschnitt

Feld ($x=8.505\text{m}$):

Annahme neutrale Achse im Steg oberhalb obersten Stäben phi 10
Annahme $\Delta \epsilon = \epsilon_{p0} - \epsilon_{cp0} \approx \frac{P_0}{A_p E_p} + \frac{P_0}{A_c E_c} = \frac{1509000}{1200 \cdot 195} + \frac{1509000}{800000 \cdot 33.6}$

Rechnung mit $\epsilon_c = 33.6 \text{ kN/mm}^2$, $\epsilon_s = 205 \text{ kN/mm}^2$, $E_p = 195 \text{ kN/mm}^2$



$$20 \cdot 5^2 \cdot \pi = 1571 \text{ mm}^2$$

$$(8 \cdot 5^2 + 2 \cdot 11^2) \cdot \pi = 1389 \text{ mm}^2$$

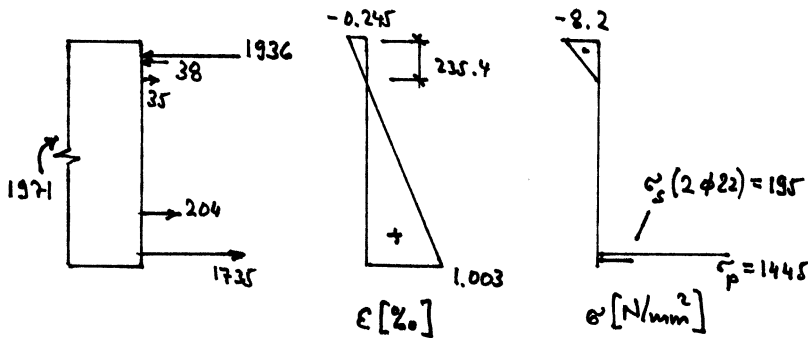
$$\frac{(1349 \cdot 2 \cdot 11^2 + 65 \cdot 8 \cdot 5^2) \pi}{1389} = 925 \text{ mm}$$

$$N=0: x \cdot \epsilon_c \cdot 33.6 - \frac{(x-200)^2}{x} \cdot \epsilon_c \cdot 0.8 \cdot 33.6 + \left(1 - \frac{100}{x}\right) \epsilon_c (205 - 33.6) \cdot 1.571 - \left(\frac{925}{x} - 1\right) \epsilon_c \cdot 205 \cdot 1.389 + \left[\Delta \epsilon - \left(\frac{1113}{x} - 1\right) \epsilon_c\right] \cdot 195 \cdot 1.2 = 0 \rightarrow \epsilon_c(x) \rightarrow M(x) \rightarrow \text{Korrektur von } x \text{ bis}$$

$$M(x) = M$$

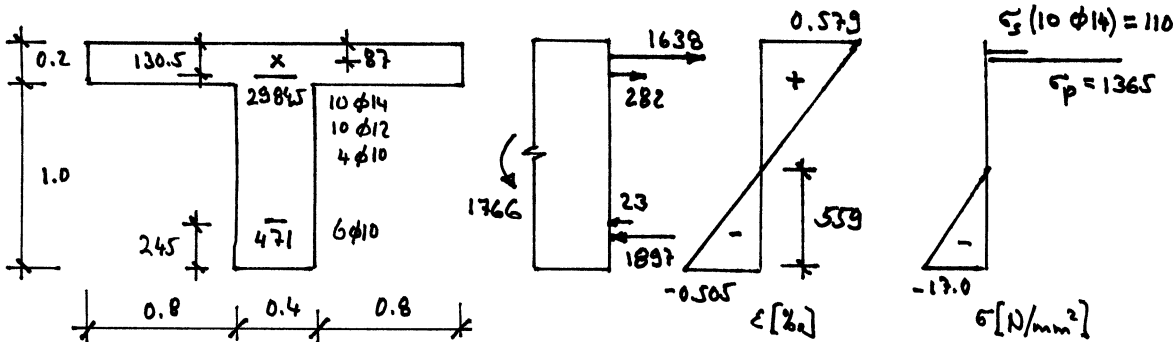
$$x = 8.505 \text{ m} : \begin{array}{l} M(g_k) = 424.8 \text{ kNm} \\ M_{z_{\infty}} = 1307 \text{ kN} \cdot 508 \text{ mm} \cdot \frac{8.505}{18} = 313.7 \text{ kNm} \\ M(q_k) = 1232.4 \text{ kNm} \end{array} \quad \left| \quad M = \underline{1970.9 \text{ kNm}} \right.$$

Iteration bringt $x = \underline{235.4 \text{ mm}}$, $\epsilon_c(x) = -0.245 \%$, $M(x) = \underline{1971 \text{ kNm}}$



Die Spannungen sind relativ klein. Wäre q_k ermüdungswirksam, könnten die Werte gemäss SIA 262 Tab. 12 jedoch nicht eingehalten werden. Die Bewehrung wäre zu verstärken!

Stütze (x = 18m)



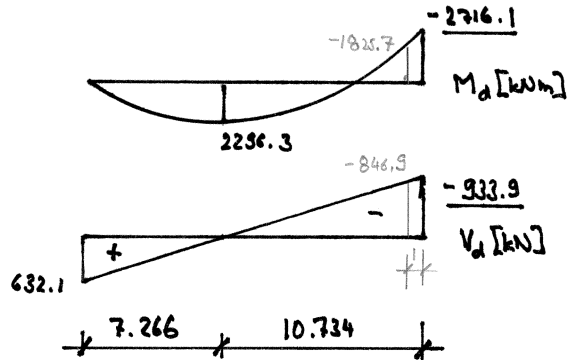
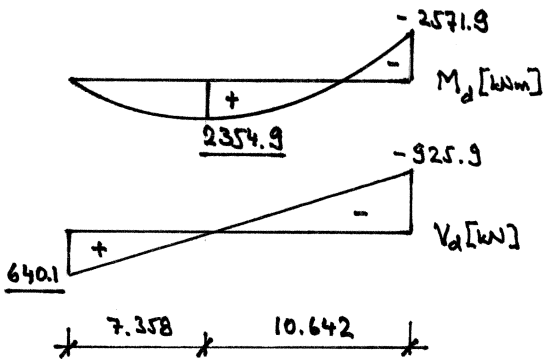
$$x = 18 \text{ m} : \begin{array}{l} M(g_k) = -810 \text{ kNm} \\ M_{z_{\infty}} = 1307 \text{ kN} \cdot 508 \text{ mm} = 664.0 \text{ kNm} \\ M(q_k) = -1620 \text{ kNm} \end{array} \quad \left| \quad M = \underline{-1766.0 \text{ kNm}} \right.$$

$$N=0: x \cdot \epsilon_c \cdot 0.2 \cdot 33.6 + \left(1 - \frac{245}{x}\right) \epsilon_c (205 - 33.6) \cdot 0.471 - \left(\frac{1069.5}{x} - 1\right) \cdot \epsilon_c \cdot 205 \cdot 2.9845 + \left[\Delta \epsilon - \left(\frac{1113}{x} - 1\right) \epsilon_c\right] \cdot 195 \cdot 1.2 = 0$$

Iteration wie oben bringt $x = \underline{559 \text{ mm}}$, $\epsilon_c(x) = -0.505 \%$, $M(x) = \underline{-1765.9 \text{ kNm}}$

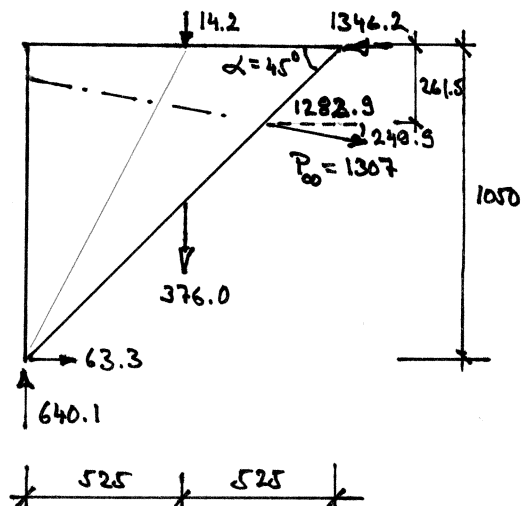
c) Querkrafttragfähigkeit

Die extremal möglichen Querkräfte beim Endauflager und beim Zwischenauflager ergeben sich aus den Biegemomenten:



In den Auflagerbereichen werden Bügel $\phi 10 @ 100$ angesetzt, im Feld Reduktion auf $\phi 10 @ 200$ (entspricht $\rho_w = 2.5^2 \cdot \pi / (200 \cdot 400) = 0.196\% \approx \rho_{min} = 0.2\%$).

Nachweis gemäss SIA 262 (Vorlesung S. 7.27/28, Achtung $q_d/2 + q_d = 73.5$ kN/m als unten angehängt zu betrachten):



Annahme Obergurt auf Höhe Plattenmitte
 " Untergurt 50 mm über UK Steg

$\rightarrow z = 1.2 - 0.1 - 0.05 = 1.05$ m

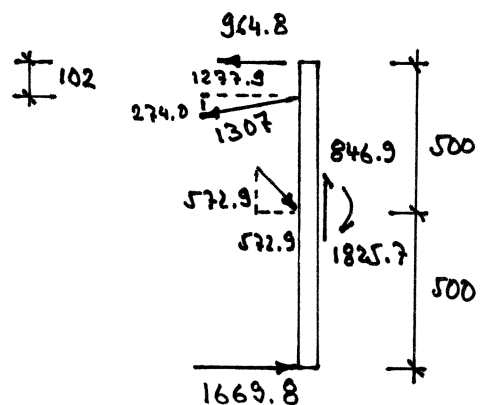
Bügelwiderstand:

$2.5^2 \cdot \pi \cdot 435 / 100 = 683.3$ kN/m

$1.05 \cdot 683.3 = 717.5$ kN $>$ 376.0 kN, o.k.

N.B.: Die beim Auflager zu verankende Untergurtkraft von 63.3 kN ist sehr klein.

Für den Nachweis beim Zwischenauflager wird $z = 1$ m und $\alpha = 45^\circ$ angenommen (Obergurt auf Höhe Plattenmitte, Untergurt im Zentrum einer 200 mm dicken Druckzone):



Im Druckgurt ergibt sich eine mittlere Druckspannung von $\frac{1669800}{200 \cdot 400} = 20.9$ N/mm²

was leicht über $f_{cd} = 20$ N/mm² liegt. Unter Berücksichtigung der Druckbewehrung kann das akzeptiert werden, z braucht nicht angepasst zu werden.

Die Bügel in der Länge $z \cdot \cot \alpha = 1$ m neben dem Auflager müssen $572.9 + 73.5 = 646.6$ kN aufnehmen, da $q_d + q_d/2$ unten angehängt sind: $646.6 < 683.3$, o.k.

Spannungen im gereinigten Druckfeld beim Zwischenauflager (7.29/30) bzw. (7.32)

und (7.30): $\frac{572\,900}{(400 - \frac{72}{2}) \cdot 1000 \cdot \frac{1}{2}} = 3.1 \text{ N/mm}^2 \ll k_c \cdot f_{cd} = 0.6 \cdot 20 = 12 \text{ N/mm}^2$, o.k.

Abstufung der schlaffen Längsbewehrung:

Die Abstufung der schlaffen Längsbewehrung erfolgt am besten aufgrund einer Tabellenrechnung, indem analog zum Schnitt 1 m neben dem Zwischenauflager weitere Querschnitte (z.B. im Abstand von 1 oder 2 m) betrachtet werden \rightarrow hier nicht weiter ausgeführt.

d) Dekomprimierte Bereiche

Siehe S. U2.5: $M(g_k) = 135x - 10x^2$
 $M(q_{kl}) = 315x - 20x^2$
 $M(P_{00}) = 1307 \cdot \left[-0.713 + 0.913 \left(1 - \frac{x}{8.505}\right)^2 + \frac{x}{18} \cdot 0.508 \right]$ } [m, kN]

$$M_{dec,inf} = \frac{P_{00} \cdot I_c}{A_c \cdot z_{inf}} = \frac{1307 \cdot 0.106667}{0.8 \cdot 0.8} = 218 \text{ kNm}, \quad M_{dec,sup} = \frac{P_{00} \cdot I_c}{A_c \cdot z_{sup}} = -109 \text{ kNm}$$

$\Sigma M = M_{dec}$ liefert $x_1 = -0.208 \text{ m}$, $x_2 = 15.484 \text{ m}$, $x_3 = 16.899 \text{ m}$

d.h. der Träger ist ausser für das Intervall $x_2 < x < x_3$ dekomprimiert?

e) Durchbiegung unter $P_{00} + g_k + q_{ke}$

Aus dem Spannungsnachweis am gerissenen Querschnitt ist die Krümmung bei $x = 8.505 \text{ m}$ bekannt: $\chi = 0.245 / 0.2354 = 1.04 \text{ mrad/m}$. Nimmt man als grobe Schätzung für $\chi(x)$ einen dreieckigen Verlauf an, resultiert eine Durchbiegung von etwa 28 mm:

$1.04 \cdot 4.486 \cdot \frac{18}{3} = 28$

genaue Berechnung durch Betrachtung mehrerer Querschnitte ohne weiteres möglich, hier unterdrückt.