Stadtarchiv Sankt Augustin / SN 175 / 00573_02

Das Moment aus ruhender Last ergibt sich zu:

$M_g = \frac{q_g \cdot l}{8} = 0{,}22 \cdot \frac{2{,}28}{8} = 0{,}51 \cdot \frac{2{,}28}{8} = 0{,}0640$ tm

2) Verkehrslast:

Das größte Moment aus der Verkehrslast entsteht, wenn eine Radlinie über Trägermitte zu stehen kommt.

$M_p = \frac{P}{2}\left(\frac{l}{4} - \frac{a}{2}\right) = \frac{6{,}48}{2}\left(\frac{2{,}28}{4} - \frac{1{,}12}{4}\right) = 3{,}096$

Der Hebelarm beträgt nach der Formel für Vierecke (Tafel 5) $h = 1{,}463$. Das Maximalmoment beträgt somit:

$M = M_p \cdot \varphi + M_g = 1{,}463 + 0{,}064 = 5{,}107$ tm

Das verwendete U-Eisen I NP. 30 hat ein Widerstandsmoment von $W_x = 430$ cm³. Die größte Beanspruchung der Längsträger beträgt demnach:

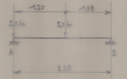
$\sigma = \frac{510700}{350} = 1442$ kg/cm²

Da die Überschreitung der Spannung um 3% nicht wesentlich ist, werden die Querträger durch I NP. 24 mit notwendigem Widerstandsmoment $W_x = 424$ cm³ ersetzt. Die Trägheitsmoment der Längsträger beträgt demnach:

$J = [9785 + 2 \cdot 6{,}05^2] - [6 \cdot 5{,}3^3 : 2] = 5310$ cm⁴

Das Widerstandsmoment ergibt sich zu:

$W = \frac{J}{e}$; $W = \frac{5310}{12} = 446$ cm³



Die tatsächliche äußerste Randspannung im ruhenden Längsträger beträgt:

$\sigma = \frac{5117 + \frac{6894 \cdot 2{,}28}{8}}{446} = \frac{518700 + 2820}{446} = 1150$ kg/cm²

1) Anschluß der Schnellenträger an den Querträger.

Die Querkraft aus ruhender Last beträgt:

$Q_g = \frac{224 + 73}{2} = \sim 149$ kg

Die größte Querkraft aus der Verkehrslast beträgt nach untenstehender Skizze:

$Q_p = 5{,}0 + \frac{5{,}0 \cdot 1{,}08}{2{,}28} = 5{,}0 + 2{,}368 = 7{,}368$ to.

Die maximale Querkraft beträgt:

$\max Q = Q_p \cdot \varphi + Q_g = 7{,}368 \cdot 1{,}463 + 2 \cdot 0{,}149 = 12{,}308$ to

Der Anschluß erfolgt durch 3 zweischnittige Niete von 15 mm ⌀ in den Anschlußwinkeln. Letztere werden mittels 6 einschnittiger Niete von 15 mm ⌀ an den Querträger angenietet. Die Lochfläche ergibt sich zu:

$F_l = 6 \cdot 0{,}8 \cdot \frac{1{,}5^2 \pi}{4} = 4{,}8 \cdot 1{,}767 = 8{,}48$ cm²

Die äußerste Lochrandspannung beträgt:

$\sigma = \frac{Q_{max}}{F_l} = \frac{12308}{8{,}48} = 1451$ kg/cm² $\quad \sigma_{zul} = 1400$ kg/cm²

Falls die zulässige Spannung um 3,6% nicht zulässig ist, werden die 15 mm Niete durch solche von 20 mm ⌀ ersetzt. Die Lochfläche

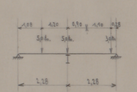
ergibt sich zu: $F_l = 6 \cdot 0{,}8 \cdot \frac{2^2 \pi}{4} = 4{,}8 \cdot 3{,}14 = 15{,}07$ cm²

Die äußerste Lochrandspannung beträgt:

$\sigma = \frac{Q_{max}}{F_l} = \frac{12308}{15{,}07} = 810$ kg/cm²

Der größte Lochleibungsdruck für die 3 zweischnittigen Niete ergibt sich zu:

$F_l = 3 \cdot 2 \cdot 0{,}8 \cdot 1{,}5 = 14{,}4$ cm²; $\sigma_l = \frac{12308}{14{,}4} = 786$ kg/cm²



3) Querträger (Stützweite 2,50 m).

Die ungünstigste Belastung aus der Verkehrslast ist aus untenstehender Skizze ersichtlich. Die Auflagerreaktion bei dem Anschluß der Schnellenträger beträgt:

$A_p = 5{,}0 + \left(\frac{5{,}0 \cdot 1{,}08 + 1{,}8 \cdot 0{,}28}{2{,}28}\right) = 5{,}0 + 2{,}736 = 7{,}736$ to.

Die Auflagerreaktion aus ruhender Last beträgt:

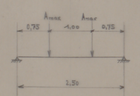
$A_g = 0{,}224 + 0{,}073 = 0{,}297$ to.

Das Moment aus ruhender Last ergibt sich zu:

$M_g = 0{,}297 \cdot 0{,}75 = 0{,}223$ tm.

Das Moment aus der Verkehrslast beträgt:

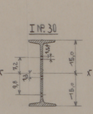
$M_p = 7{,}736 \cdot 0{,}75 = 5{,}802$ tm.



Das Beigungsmoment des Querträgers beträgt:

$M_y = 2{,}5 \cdot 0{,}0542 = 0{,}1356$ tm. Das Moment hierfür ergibt sich zu: $M_y = \frac{Q \cdot l}{8} = \frac{0{,}1356 \cdot 2{,}5}{8} = 0{,}0424$ tm

$M_{max} = 0{,}223 + 0{,}0424 = 0{,}2654$ tm



Das Widerstandsmoment unter Berücksichtigung der Hilfszahl beträgt:

$\max M_b = M_p \cdot \varphi + M_g = 5{,}802 \cdot 1{,}63 + 0{,}2654 = 9{,}723$ tm

Der Querträger hat untenstehenden Querschnitt. Unter Berücksichtigung der Verstärkungsplatte ist sein Trägheitsmoment:

$J_x = 9785 - 15 \cdot 1{,}08 (13^2 + 9{,}8^2 + 7{,}2^2) = 9543$ cm⁴

Das Widerstandsmoment beträgt:

$W_x = \frac{J}{e} = \frac{9543}{15} = 636$ cm³

Die tatsächliche Randspannung des Querträgers beträgt somit:

$\sigma = \frac{M_b}{W}$; $\sigma = \frac{972300}{636} = 1528$ kg/cm²

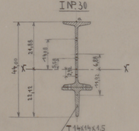
Da die zulässige Randspannung überschritten ist, werden die Querträger durch ein T 14×9×1,5 nach untenstehender Skizze verstärkt. Das Widerstandsmoment derselben errechnet sich zu:

Trägheitsmoment des I NP. 30 ——— 9785 cm⁴

Trägheitsmoment des T 14×9×1,5 ——— 660 cm⁴

Fläche des I NP. 30 ——— 69 cm²

Fläche des T 14×9×1,5 ——— 31,9 cm²



Der Abstand x' der Schwerpunkte von der äußeren Faser ergibt sich für den Querschnitt in x' zu:

$x' = \frac{F_1 \cdot a + F_2 \cdot b}{F_1 + F_2}$; $x' = \frac{69 \cdot 15 + 31{,}9 \cdot 33{,}8}{69 + 31{,}9} = 21{,}88$ cm

Das Trägheitsmoment des Trägers bezogen auf

die x-x Achse beträgt:

$J = [9785 + 69 \cdot 6{,}88^2 + 660 \cdot 33{,}9 \cdot 11{,}12^2] - [15 \cdot 1{,}08 \cdot 21{,}88^2 + 551 + 31{,}9 \cdot 11{,}9^2] - [2 \cdot 11 \cdot 2{,}2 \cdot 10{,}4^2]$; $J = 17388 - 1196 = 16184$ cm⁴

Das Widerstandsmoment ergibt sich zu:

$W_x = \frac{16184}{21{,}92} = 822$ cm³

Die tatsächliche äußerste Randspannung der verstärkten Querträger beträgt:

$\sigma = \frac{M_b}{W}$; $\sigma = \frac{972300 + \frac{808 \cdot 2{,}5}{8}}{822} = 1186$ kg/cm²

4) Anschluß der Querträger an den Hauptträger.

Der größte Querdruck an der Anschlußstelle beträgt nach Seite 4: $Q_p = 7{,}736$ to.

Das Eigengewicht der Querträger beträgt:

$Q_g = 2{,}5 (54{,}24 + 34{,}32) = 214$ kg. Der maximale Querdruck für die Anschlußstelle beträgt:

$\max Q = Q_p + Q_g = 7{,}736 + 0{,}224 + 0{,}98 + \frac{0{,}214}{2} = 8{,}947$ to.

Der Anschluß der Querträger erfolgt durch 4 zweischnittige Niete von 15 mm ⌀ bzw. 6 einschnittige Niete von 20 mm ⌀. Die größte Beanspruchung auf Abscherung tritt bei den 4 zweischnittigen Nieten auf:

$\sigma = \frac{\max Q}{F_l} = \frac{8947}{4 \cdot 2 \cdot 1{,}5^2 \cdot \frac{\pi}{4}} = \frac{8947}{14{,}13} = 720$ kg/cm²

Der größte Lochleibungsdruck der zwei-

schnittigen Niete in der 1,08 cm starken Platte der Querträger beträgt hier: $\sigma_l = 3 \cdot 0$

$\sigma_l = \frac{8947}{4 \cdot 3 \cdot 1{,}5 \cdot 0{,}8} = \frac{8947}{14{,}4} = 622$ kg/cm²

5) Hauptträger (Stützweite 8,05 m).

a) Ruhende Last.

Das Gewicht [illegible] beträgt: 274 + 73 = [illegible]

Mittlere pro m: $g = \frac{\quad}{2{,}28} = \sim 135$ kg

Belastungsgewicht [illegible] Träger: 8,05 · 135 = [illegible]

Eigengewicht d. Trägers [illegible] 1/5 = 254 kg

Eigengewicht d. Trägers: 8,05 · 109,2 = [illegible]

Auflager [illegible] Seite [illegible]

[illegible] Träger

Das Moment [illegible] unter Last für [illegible]

Verkehrslast [illegible] ergibt sich:

$M_p = 1380 \cdot 0{,}25 - 5315 \cdot \frac{1{,}12}{4} = 345 - 1330 = -985$ kgm

Für den Punkt 1 ergibt sich ein Moment von: $M_p = 1380 \cdot 2{,}28 - 1330 \cdot 1{,}14 = 2148$ kgm

b) Verkehrslast:

Der größte Belastung der Hauptträger ergibt sich, wenn ein Querträger in Trägermitte zu stehen kommt. Belastung nach nebenstehender Skizze. Es ist $\varphi = 1{,}63$.