Stadtarchiv Sankt Augustin / SN 175 / 00588_02

1) Längsträger. (Fahrbahnbreite 2,00 m)

a) Ständige Last:

Fahrbahn: 2·24 = 48 kg
Schotter: 0,15·0,15·1000 = 68 »
Gehwegplatten: $\frac{2,00}{2}$·0,05·1,7·1000 = 86 »
Eigengewicht I NP. Nr 24: 2·12,5 = 57 »
zusammen für 1 Träger q_1 = 259 kg/m

Das Moment aus ständiger Last ist:

$M_g = \frac{259 \cdot 8^2}{8} = 2070$ mkg = 0,065 mtn.

b) Verkehrslast:

Das größte Moment entsteht durch die Last 2,0 t in Trägermitte in ungünstigster Laststellung.

$M_{max} = \frac{4,0 \cdot 2,0}{4} = 2,0$ mtn.

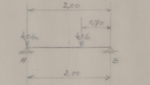
Hoffsche Zahl $\varphi = 1 + \frac{21}{L+46} = 1,19 + \frac{21}{8+46} = 1,63$

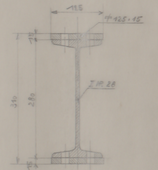
$M_{erf} = M_g \cdot \varphi + M_{max} = 2,0 \cdot 1,63 + 0,065 = 3,326$ mtn

$M_{vor} = 3,326 \cdot 100 = 332500$ mkg

Vorhanden ist der Querschnitt eines I NP. 21 mit einem Widerstandsmoment von $W = 244$ cm³.

Die Trägerbelastung der Längsträger ist $\sigma = \frac{332500}{244} = 1362$ kg/cm²





2) Anschluß der Längsträger an den Querträger.

An der Anschlußstelle beträgt die größte Querkraft aus ruhender Last:

$Q_g = 0,259$ to

Die Verkehrslast ergibt eine größte Querkraft nach nebenstehender Skizze zu:

$Q_p = 4,0 + \frac{4,0 \cdot 0,7}{2,0} = 5,4$ to.

Die gesamte Querkraft an der Anschlußstelle beträgt:

$Q_{max} = Q_p \cdot \varphi + Q_g = 5,4 \cdot 1,63 + 0,259 = 8,931$ to.

Der Anschluß erfolgt durch 3 zwischenliegende Winkel am Steg der Längsträger & 6 zwischenliegende Winkel von 20 mm ϕ am Steg des Querträgers.

Die Beanspruchung der zwischenliegenden Winkel ist Abscheren beträgt:

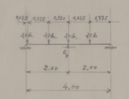
$\sigma_s = \frac{8931}{3 \cdot 2 \cdot \frac{2,0^2 \cdot \pi}{4} \cdot 0,8} = 584$ kg/cm²

Die größte Lochleibungsdruck entsteht in dem 0,78 cm starken Steg des I NP. 21

$\sigma_L = \frac{8931}{3 \cdot 2,0 \cdot 0,78 \cdot 2,5} = 760$ kg/cm²

3) Querträger.

Der Querträger besteht aus einem I NP. Nr 28 und 2 Gurtplatten von 125/15 mm.



$q_1 = 2,5 \cdot 47,96 + 2 \cdot 2,0 \cdot 14,70 = 120 + 60 = 180$ kg

$M_g = \frac{q_1 \cdot L}{8} = \frac{0,180 \cdot 2,5}{8} = 0,056$ mtn.

Die aus den Längsträgerauflagerdrücken ausgeschalteten Reaktionen sind die ruhender Last: $Q_g = 0,259$ to

aus der Verkehrslast nach nebenstehender Skizze:

$Q_p = 3,0 + \frac{3,0 \cdot (1,875 + 1,050 + 0,225)}{2,00} = 3,0 + 3,075 = 6,075$ to.

$M_p = 6,075 \cdot 0,75 = 4,56$ mtn.

Hoffzahl $\varphi = 1,19 + \frac{21}{L+46} = 1,19 + \frac{21}{2,5+46} = 1,623$

$M_{max} = M_p \cdot \varphi + M_g = 4,56 \cdot 1,623 + 0,056 + 0,259 \cdot 0,75$

$M_{max} = 7,400 + 0,056 + 0,194 = 7,650$ mtn.

Der vorhandene Querschnitt des I NP. 28 mit 2 Gurtplatten 12,5·1,5 hat ein $W = \frac{J}{z}$

$J = 7590 + 2 \cdot 8,5 \cdot 1,5 \cdot 14,75^2 = 4 \cdot 2,0 \cdot 1,5 \cdot 13,25^2$

$J = 11027$ cm⁴; $W = \frac{11027}{15,5} = 711$ cm³

Mithin ist die größte Beanspruchung der Querträger:

$\sigma = \frac{765000}{711} = 1075$ kg/cm².

4) Anschluß der Querträger an den Hauptträger.

An der Anschlußstelle beträgt die

größte Querkraft aus ruhender Last:

$Q_g = \frac{0,18}{2} + 0,259 = \sim 0,35$ to.

aus der Verkehrslast: $Q_p = 6,075$ to.

Die größte Querkraft ist demnach:

$Q_{max} = Q_p \cdot \varphi + Q_g = 6,075 \cdot 1,623 + 0,35 = 10,20$ to.

Der Anschluß an den Hauptträger erfolgt durch 3 zwischenliegende Winkel von 20 mm ϕ im Steg des Querträgers.

Die Beanspruchung derselben auf Abscherung ist:

$\sigma_s = \frac{10200}{15,1} = 675$ kg/cm².

Der Lochleibungsdruck an dem 1,01 cm starken Steg des Querträgers beträgt: $\sigma_L = \frac{10200}{3 \cdot 2,5 \cdot 2,01} = 673$ kg/cm².

5) Hauptträger (Fahrbahnbreite 8,00 m).

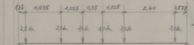
a) Ständige Last:

Fahrbahn: 8,0 · 0,13 —— 1,040 to
½ Querträger ½ · 0,18 —— 0,270 »
Eigengewicht: 8,0 · 101,4 —— 0,811 »
Windverband, Anschlüsse, Knotenbleche, Nieten 0,129 »
ruhender Last q_1 = 2,250 t
für 1 Träger.

Das Moment aus ruhender Last ist:

$M_g = \frac{q_1 \cdot L}{8}$; $M_g = \frac{2,25 \cdot 8,0}{8} = 2,25$ mtn.

b) Verkehrslast:



Der Berechnung wird eine 1 D 1 Lokomotive von 35 to. Einzelgewicht in ungünstigster Vorgestellter Laststellung zu Grunde gelegt.

Der Auflagerdruck beträgt:

$A = \frac{3,0(0,875+2,975+4,0+4,150+2,875)+2,5 \cdot 7,650}{8,00}$

$A = \frac{74,550}{8,0} = 9,320$ to.

$M_{p\,max} = 9,32 \cdot 4,0 - 3,0 \cdot 0,95 - 3,0 \cdot 1,975 - 2,5 \cdot 3,05$

$M_{p\,max} = 37,28 - 17,9 = 19,380$ mtn.

Der Hoffsche Faktor ist: $\varphi = 1,19 + \frac{21}{8+46} = 1,58$

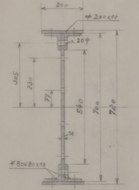
Das Maximalmoment der Hauptträger ist demnach: $M_{max} = M_p \cdot \varphi + M_g$

$M_{max} = 19,380 \cdot 1,58 + 2,25 = 32,870$ mtn.

Der vorhandene Querschnitt der Hauptträger hat nebenstehende Abmessungen und ein Trägheitsmoment von:

$W = \frac{1}{12,35}[17(73^3 - 68^3) + 3(68^3 - 54^3) + 54^3]$
$- \frac{1}{73}[2,0 \cdot 1,0(73^3 + 73^3) + 3 \cdot 2,0 \cdot 30,5^3]$

$W = \frac{1}{1,23}(17 \cdot 285168 + 3 \cdot 156464 + 157464)$
$- \frac{2 \cdot 567,3 + 6 \cdot 930,3}{14,5}$


2,00
2,00
2,00
2,00
2,00
2,00
2,00