

Pos 3

Spannen $L = 2,10 \text{ m}$ Belastung wie Pos 2 b) $q = 146 \text{ kp/m}^2$ $w = 32$

$$A + B = (146 + 32) \cdot 1,05 = 187 \text{ kp/m}$$

gew. $\phi 8/16$, $\lambda = 67 \text{ cm}$

Pos 4

Firstpfette $L = 4,10 \text{ m}$

$$\text{aus Pos 2 } 2 \cdot 427 + 32 \cdot 1,95 = 795 \text{ kp/m}$$

Eigengewicht

 $= 25$

$$q = 820 \text{ kp/m}$$

$$A + B = 820 \cdot 2,05 = 1682 \text{ kp}$$

$$M = \frac{820 \cdot 4,10^2}{8} = 1725 \text{ kp·m}$$

$$\text{erf I} = 2080 \cdot 1,725 \cdot 4,10 = 14700 \text{ cm}^4$$

$$\text{gew. } \phi 16/26 \text{ mit } I_x = 23440 \text{ cm}^4$$

$$G = \frac{172500}{1800} = 96 \text{ kp/m}^2$$

geprüft

Pos 5

Firstpfette

 $L = 3,35 \text{ m}$ Belastung wie Pos 4 $q = 820 \text{ kp/m}^2$

$$A + B = \frac{820 \cdot 3,35}{2} = 1376 \text{ kp}$$

$$M = \frac{820 \cdot 3,35^2}{8} = 1150 \text{ kp·m}$$

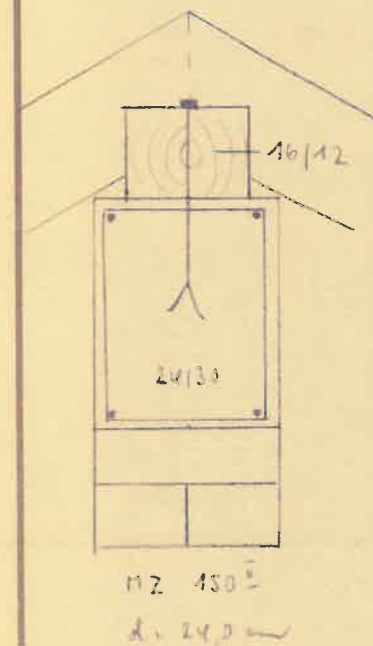
$$\text{erf I} = 2080 \cdot 1,15 \cdot 3,35 = 8000 \text{ cm}^4$$

$$\text{gew. } \phi 16/22 \text{ mit } I_x = 14200 \text{ cm}^4$$

$$\text{vorh G} = \frac{115000}{1290} = 89 \text{ kp/m}^2$$

Im Bereich der Lattung auf der Mittelwand genügt $\phi 16/12$.

Untermauerung in d. 24,0 cm Stärke im HZ 150 E. Unter der Firstpfette wird hier ein Stahlbolzen 24/30 cm angeordnet; Durchlaufend 4 E 10, Bügel E 6/25.



Pos 6

Mittelpfette

 $L = 4,10 \text{ m}$

Belastung:

$$\text{aus Pos 2} = 453 \text{ kp/m}$$

$$\text{aus Pos 3} = 187$$

$$\text{Eigengewicht} = 20$$

$$q = 660 \text{ kp/m}^2$$

geprüft