

$$q_0 = \frac{4000}{12 \cdot 0,9 \cdot 40} = 9,25 \text{ kplm}^2$$

$$F_0 = 1,85 \text{ m}^2$$

$$4 \text{ B} \text{ St} \text{ } \bar{F} 6/20 = 2,26 \text{ m}^2$$

Pos 30 N₁ u. Türsturz u. Randbalken 12/14

Im Bereich der Hintermauerung = 4 $\bar{F} 10$ in Deckenstärke, Ausbildung wie Pos 29 N₁.

Der Balken wird als Sichtbetondeckel über die ganze Hinterfront abschließend ausgebildet. Zugfeste Eckverbindungen herstellen.

Pos 31 N₁ Sturz an der Vorderfront 21,5/44

maximale Beanspruchung im Bereich der Türöffnung: $l = 2,30 \text{ m}$

$$\text{aus Decke} = 1,24 \text{ MPa}$$

$$\text{Anteil Pos 18} = 0,50$$

$$\text{Eigengewicht u. Verblendung} = 0,56$$

$$q = 2,30 \text{ MPa}$$

$$A \cdot B = 2,30 \cdot 1,15 = 2,65 \text{ MP}$$

$$M = \frac{2,30 \cdot 2,30^2}{8} = 1,52 \text{ MPm}$$

Bezeichnung: balden 21,5/44 m, h = 40 m

$$F_0 = 1,75 \text{ m}^2$$

geprüft

gew. 3 $\bar{F} 10 = 2,36 \text{ m}^2$ oben u. unten abschließend (über übrige Fensterstürze führen gew. Positionsplen).

$$q_0 = \frac{2650}{21,5 \cdot 0,9 \cdot 40} = 3,42 \text{ kplm}^2, \text{ B} \text{ St} \text{ } \bar{F} 6/20$$

Unter Pos 26 A N₁ ergibt sich eine Auflagerpressung von

$$G = \frac{3000}{40 \cdot 21,5} = 10,5 \text{ kplm}^2 \text{ (HLZ 150)}.$$

Unter dem Auflager der Pos 26 A N₁ werden in Pos 31 N₁ 2 Schoben $\bar{F} 10$ zusätzlich verlegt.

Zur Aufnahme der Verblendung wird in Pos 31 N₁ im Bereich des Türsturzes eine Betondecke in Kernschichthöhe angeordnet.



Pos 31 A N₁ Fensterstürze in den Giebeln $l = 1,70 \text{ m}$

Beanspruchung gering. Gew. balden 21,5/44

$$4 \bar{F} 10, \text{ } 2 \bar{F} 10, \text{ B} \text{ St} \text{ } \bar{F} 6/20$$

Pos 33 N₁ Stahlbetonstürze 24/24

Belastung:

$$\text{aus Pos 26 N₁ B} = 6,83 \text{ MP}$$

$$\text{aus Pos 16} = 4,78 \cdot 0,35 = 1,67$$

$$= 8,50 \text{ MP}$$

geprüft