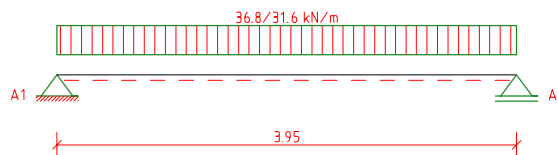


**POS. 43 STAHLBETONSTURZ '11D'**


$$L = a_1 + l_w + a_2 = 0.10 + 3.75 + 0.10 = 3.95 \text{ m}$$

BELASTUNG	max	min	.
Eigengewicht	= 3.5	3.5	kN/m
Mw(0.36*18+.5)* 2.86	= 20.2	20.2	kN/m
Pos. 10 A 2	= 13.1	7.9	kN/m
<b>q</b>	<b>= 36.8</b>	<b>31.6</b>	<b>kN/m</b>

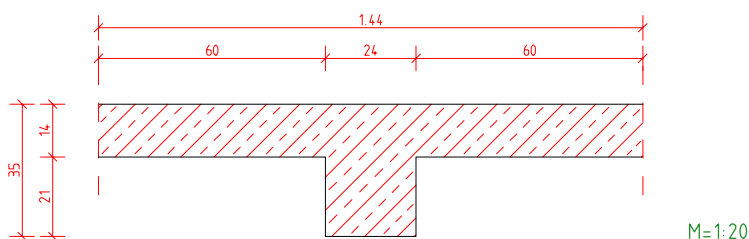
**SCHNITTGRÖSSEN**

max A1 = 72.7 kN	Länge = 30 cm	Lagerung direkt
max A2 = 72.7 kN	Länge = 30 cm	Lagerung direkt
min A1 = 62.4 kN	min A2 = 62.4 kN	
max M = 71.8 kNm	min M = 61.6 kNm	

**BEMESSUNG**      Beton B 25,      BSt 500 S

$$b_o / d_o = 24.0 / 35.0 \text{ cm} \quad h' = (d_o - h) = 3.50 \text{ cm}$$

Platte links vom Steg	b1 / d1 = 60.0 / 14.0 cm
Platte rechts vom Steg	b2 / d2 = 60.0 / 14.0 cm
b <sub>m</sub> = 1.361 m	h = 31.5 cm



erf. As unten = 8.41 cm <sup>2</sup>	gewählt: 5 Ds 16
erf. As oben = 0.00 cm <sup>2</sup>	2 Ds 8

Schubnachweis	Q'	Tau 0	erf.As	Verbügelung
. x1 - x2	(kN)	(N/mm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> /m)	s Ds a(cm)
0.26 - 0.89	63.2	0.961	4.31	2 6 13.0
0.89 - 3.06	40	0.608	2.04	2 6 20.0
3.06 - 3.69	-63.2	0.961	4.31	2 6 13.0

Auflagerung a = 30.0 cm  
 auf Steinfestigkeitsklasse 12,      Mörtelgruppe III  
 vorh. Sigma = 72680 / 72000 = 1.01 N/mm<sup>2</sup> <= 1.80 N/mm<sup>2</sup>

alternativ Stahlträger St 37 (nach DIN 1025)

gewählt: 1 IPBv 160

$\text{erf. } I (1 / 300) = 4219 \text{ cm}^4 \leq \text{vorh. } I = 5100 \text{ cm}^4$   
 $\text{vorh. Sigma} = 126.8 \text{ N/mm}^2 \leq \text{zul. Sigma} = 140.0 \text{ N/mm}^2$   
 $\text{vorh. Tau} = 34.3 \text{ N/mm}^2 \leq \text{zul. Tau} = 92.0 \text{ N/mm}^2$

Abrißbewehrung:

als Bügelschenkel links : l= 100 cm

als Bügelschenkel rechts : l= 100 cm