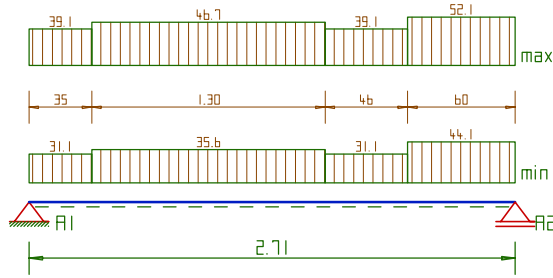


POS. 133 STAHLBETONSTURZ



$$L = a_1 + l_w + a_2 = 0.10 + 2.51 + 0.10 = 2.71 \text{ m}$$

B E L A S T U N G $q(\text{kN/m}), P(\text{kN}), M(\text{kNm})$ an den Enden
 a (m) = Lastabstand vom linken Balkenende

a u s	Art	m a x		m i n		a c	
		qli	qre	qli	qre	(---	m ---)
Eigengewicht	q	3.5	3.5	3.5	3.5	0.00	2.71
aus Pos.130 A 2	q	35.6	35.6	27.6	27.6	0.00	2.71
aus Pos.131 A 2	q	7.6	7.6	4.5	4.5	0.35	1.30
aus Pos.132 A 1	q	13.0	13.0	13.0	13.0	2.11	0.60

S C H N I T T G R Ö S S E N

	max A / min A	max Ms / min Ms	x'	la	Art
.	(-----kN-----)	(-----kNm-----)	(m)	(cm)	-
Links	60.1 46.7	0.0 0.0	0.00	30.0	direkt
Rechts	63.6 51.2	0.0 0.0	2.71	30.0	direkt
Feldmoment		max M = 41.7 kNm min M = 32.4 kNm		bei x = 1.34 m bei x = 1.36 m	

B E M E S S U N G Beton B 25, Stahl BSt 500 S

$b_0/d_0 = 24.0 / 35.0 \text{ cm}$, Betondeckung 2.5 cm

Platte links $b_1/d_1 = 80/16 \text{ cm}$, rechts $b_2/d_2 = 80/16 \text{ cm}$

M	erf.Asu /Aso	vorh.Asu /Aso	unten	oben
Schnitt	(-kNm-)	(--- cm ² ---)	(--- cm ² ---)	n Ds n Ds
Feld	41.7	4.89 0.00	6.16 1.57	4 14 2 10

Schubsicherung (volle Schubdeckung)

x	c	Q'	Tau	Tau	Asb (cm ² /m)	s	Ds	a
(-m-)	(-m-)	(-kN-)	0	Ber	erf. vorh.	-	mm	cm.
0.26	1.08	50.1	0.77	2	0.77 6.48	6.49	2	8 15.5
1.34	1.11	-50.3	0.77	2	0.77 6.50	6.70	2	8 15.0