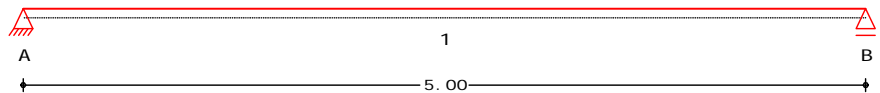


**Pos. Beisp-2a Stahlbetonplatte mit einer Pfostenlast - a) Normalbereich**

System E i nachsig gespannte Platte

M 1: 45



Abmessungen

Feld	l [m]	x [m]	b [cm]	h [cm]	b/h [-]	I [cm <sup>4</sup> /m]
1	5.00		100.0	18.0	>5.0	48600

Auflager

Aufl.	t [cm]	Art
A	30.0	Mauerwerk
B	30.0	Mauerwerk

Ei nwi rkungen

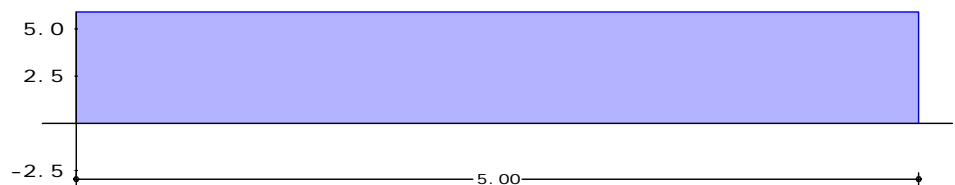
Ständi g  
NutzA

Ständi ge Ei nwi rkungen  
Kategorie A - Wohn- und Aufenthaltsräume  
feldwei se

Bel astung

Ei nw. *Ständi g*

M 1: 45



Glei chl asten

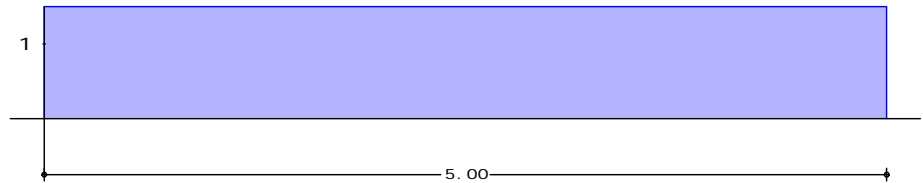
Nr.	Feld	q [kN/m]
1	1	5.90

Zusammenstel lungen:

Glei chl ast 1			
aus Ei gengewi cht	0.18*25	=	4.50 kN/m <sup>2</sup>
aus Bel ag		=	1.40 kN/m <sup>2</sup>
		=	5.90 kN/m <sup>2</sup>

Ei nw. *NutzA*

M 1: 45



Glei chl asten

Nr.	Feld	q [kN/m]
1	1	1.50

Zusammenstel lungen:

$$\frac{\text{Glei chl ast 1}}{\text{aus Nutzlast}} = 1.50 \text{ kN/m}^2$$

Schni ttgrößen

nach der l i n e a r e n E l a s t i z i t ä t s t h e o r i e

Ei nw. *Ständi g*

Feld	x [m]	max mk [kNm/m]	mi n mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	mi n vk [kN/m]
1	0.00	0.00	0.00	14.75	14.75
	0.10 a	1.45	1.45	14.16	14.16
	0.26 d	3.60	3.60	13.23	13.23
	2.50 *	18.44	18.44	0.00	0.00
	4.74 d	3.60	3.60	-13.23	-13.23
	4.90 a	1.45	1.45	-14.16	-14.16
	5.00	0.00	0.00	-14.75	-14.75

Ei nw. *NutzA*

Feld	x [m]	max mk [kNm/m]	mi n mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	mi n vk [kN/m]
1	0.00	0.00	0.00	3.75	3.75
	0.10 a	0.37	0.37	3.60	3.60
	0.26 d	0.91	0.91	3.36	3.36
	2.50 *	4.69	4.69	0.00	0.00
	4.74 d	0.91	0.91	-3.36	-3.36
	4.90 a	0.37	0.37	-3.60	-3.60
	5.00	0.00	0.00	-3.75	-3.75

Kombi nati onen

gemäß DIN 1045-1 und DIN 1055-100

Grundkombi nati on E<sub>d</sub>  
DIN 1055-100, (14)

E <sub>k</sub>	Σ (γ * ψ * EW (Felder: 1, ..., n))
1	1.00 * Ständi g
2	1.35 * Ständi g + 1.50 * NutzA

Grundkombi nati on

x [m]	max mEd [kNm/m]	E <sub>k</sub>	mi n mEd [kNm/m]	E <sub>k</sub>	max vEd [kN/m]	E <sub>k</sub>	mi n vEd [kN/m]	E <sub>k</sub>
Feld 1, L = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	25.54	2	14.75	1
0.10a	2.50	2	1.45	1	24.52	2	14.16	1
0.26d	6.23	2	3.60	1	22.91	2	13.23	1

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
2.50*	31.92	2	18.44	1	0.00	2	0.00	1
4.74d	6.23	2	3.60	1	-13.23	1	-22.91	2
4.90a	2.50	2	1.45	1	-14.16	1	-24.52	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-14.75	1	-25.54	2

Bemessung

gemäß DIN 1045-1 (08/08), 7.3.2(2), 10.3.2(1), 13.2.2(3)

Material

Beton *C 20/25*

Betonstahl u/o/b: *BSt 500MA/BSt 500MA/BSt 500SA*

Elastizitätsmodul  $E_{cm} = 24900 \text{ N/mm}^2$

Betondeckung

Expositionsklasse oben/unten

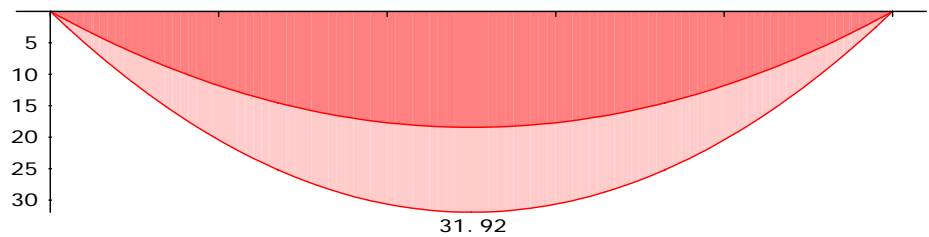
XC1/XC1

Feld	cm <sub>in,o</sub> [mm]	Δc <sub>o</sub> [mm]	d' <sub>o</sub> [cm]	cm <sub>in,u</sub> [mm]	Δc <sub>u</sub> [mm]	d' <sub>u</sub> [cm]
1	10	10	2.3	14	10	2.9

Grundkombination  
M 1:45

Moment  $m_{Ed}$

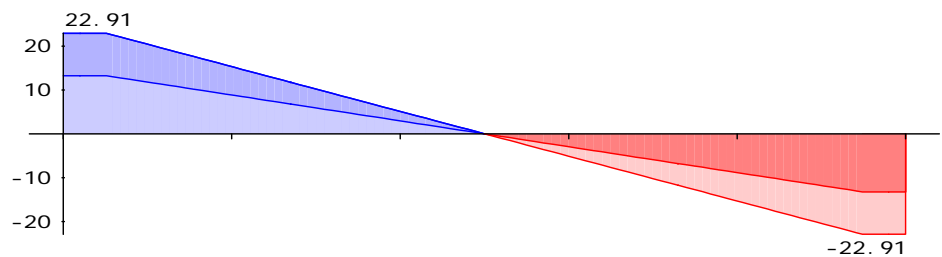
[kNm/m]



Grundkombination  
M 1:45

Querkraft  $v_{Ed}$

[kN/m]



Bem.-schnittgrößen  
(Grundkombination)

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
Feld 1, L = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	22.91	2	13.23	1
0.10a	2.50	2	1.45	1	22.91	2	13.23	1
0.26v	6.23	2	3.60	1	22.91	2	13.23	1
2.50*	31.92	2	18.44	1	0.00	2	0.00	1
4.74v	6.23	2	3.60	1	-13.23	1	-22.91	2
4.90a	2.50	2	1.45	1	-13.23	1	-22.91	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-13.23	1	-22.91	2

Bi egebemessung

x	mEd, o	Ek	x/do	zo	aso	aso, k	erf. aso	erf asu
[m]	[kNm/m]		[-]	[cm]	[cm <sup>2</sup> /m]	[cm <sup>2</sup> /m]	[cm <sup>2</sup> /m]	[cm <sup>2</sup> /m]
Feld 1, l = 5.00 m								
0.00	0.00	1	-	-	-	1.14 <sub>e</sub>	1.14	
	0.00	1	0.003	15.1	0.00	1.75 <sub>M</sub>		1.75
0.10 <sub>a</sub>	1.45	1	-	-	-	1.14 <sub>e</sub>	1.14	
	2.50	2	0.030	14.9	0.37	2.53 <sub>f</sub>		2.53
2.50*	18.44	1	-	-	-	-	-	
	31.92	2	0.164	14.1	5.05	2.53 <sub>f</sub>		5.05
4.90 <sub>a</sub>	1.45	1	-	-	-	1.14 <sub>e</sub>	1.14	
	2.50	2	0.030	14.9	0.37	2.53 <sub>f</sub>		2.53
5.00	0.00	1	-	-	-	1.14 <sub>e</sub>	1.14	
	0.00	1	0.003	15.1	0.00	1.75 <sub>M</sub>		1.75

Querkraftbemessung

x	vEd	Ek θ	vRd, max	vEd, red	vRd, ct	erfasw
[m]	[kN/m]	[°]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[cm <sup>2</sup> /m <sup>2</sup> ]
Feld 1, l = 5.00 m						
0.00	25.5	2 18	282.7	22.9		-
0.10 <sub>a</sub>	24.5	2 18	282.7	22.9		-
0.26 <sub>v</sub>	22.9	2 18	282.7	22.9	66.8	-
2.50	0.0	2 18	282.7	0.0	66.8	-
4.74 <sub>v</sub>	22.9	2 18	282.7	22.9	66.8	-
4.90 <sub>a</sub>	24.5	2 18	282.7	22.9		-
5.00	25.5	2 18	282.7	22.9		-

Bewehrungswahl

untere  
Längsbewehrung

Feld	Matte	as [cm <sup>2</sup> /m]	a [m]	l [m]	l <sub>b, l</sub> [m]	l <sub>b, r</sub> [m]	La ge
1	R524A	5.24	-0.01	5.02	0.11	0.11	1

obere  
Längsbewehrung

Aufl.	Matte	as [cm <sup>2</sup> /m]	a [m]	l [m]	l <sub>b, l</sub> [m]	l <sub>b, r</sub> [m]	La ge
A	R188A	1.88	-0.01	1.45	0.11	0.09	1
B	R188A	1.88	-1.44	1.45	0.09	0.11	1

(Längen inkl. Verankerungslängen, ohne Stöße)

Längsbewehrung  
M 1:50

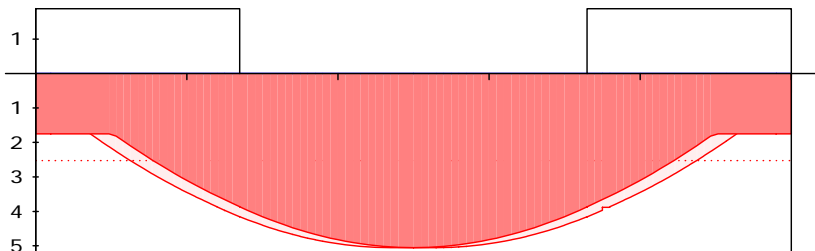
as [cm<sup>2</sup>/m]

oben

Lage 1:

R188A

R188A



unten

Lage 1:

R524A

erf. Längsbewehrung / Zugkraftdeckungsline

verl. Feldbewehrung gemäß DIN 1045-1, 13.3.2(1)

vorhandene Längsbewehrung

Querkraftbewehrung Es ist keine rechnerische Querkraftbewehrung erforderlich.

Tabel I ensymbol e

- \* - maximales Feldmoment
- a - Auflagerrand
- d - Abstand d vom Auflagerrand
- v - bemessungsrelevante Querkraft
- e - Endauflager einspannung (DIN 1045-1, 13.2.1(1))
- f - verl. Feldbew. DIN 1045-1, 13.2.2(6), 13.3.2(1)
- M - Mindestbewehrung (DIN 1045-1, 13.1.1, 13.2.3)

**Pos. Beisp-2b Stahlbetonplatte mit einer Pfostenlast - b) Pfostenbereich Biegung**

Mitwirkende Bereiche im Pfostenbereich:

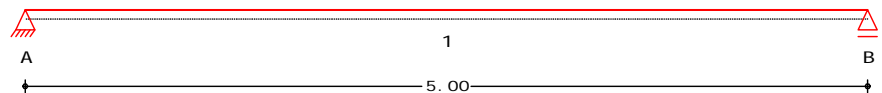
$$t = 14 + 2 \cdot 7 + 18 = 46 \text{ cm}$$

$$b_{\text{eff, mf}} = 0,46 + 2,5 \cdot 2,2 \cdot (1 - 2,2/5,0) = 3,54 \text{ m}$$

System

Ei nachsig gespannte Platte

M 1: 45



Abmessungen

Feld	l [m]	x [m]	b [cm]	h [cm]	b/h [-]	I [cm <sup>4</sup> /m]
1	5.00		100.0	18.0	>5.0	48600

Auflager

Aufl.	t [cm]	Art
A	30.0	Mauerwerk
B	30.0	Mauerwerk

Ei nwi rkungen

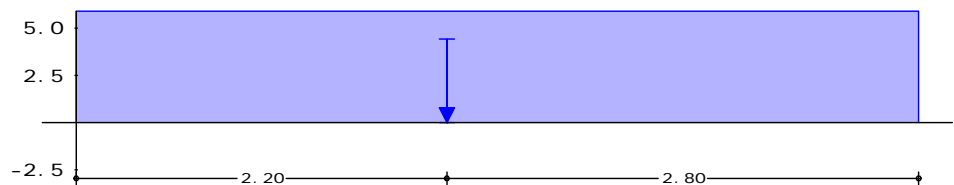
Ständi g  
NutzA

Ständi ge Ei nwi rkungen  
Kategori e A - Wohn- und Aufentha ltsräu me  
fel dwei se

Bel astung

Ei nw. *Ständi g*

M 1: 45



Glei chl asten

Nr.	Feld	q [kN/m]
1	1	5.90

Zusammenstellungen:

Gleichlast 1

$$\begin{aligned} \text{aus Eigengewicht} & 0.18 \cdot 25 = 4.50 \text{ kN/m}^2 \\ \text{aus Belag} & = 1.40 \text{ kN/m}^2 \\ & = 5.90 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

Einzelasten

Nr.	Feld	a [m]	F [kN]
1	1	2.20	18.36

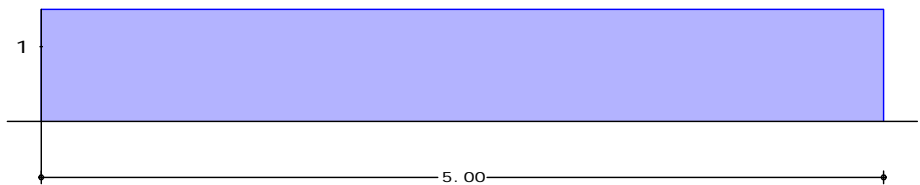
Zusammenstellungen:

Einzelast 1

$$\text{aus Pfostenlast} \quad 65/3.54 = 18.36 \text{ kN/m}$$

Einw. *NutzA*

M 1:45



Gleichlasten

Nr.	Feld	q [kN/m]
1	1	1.50

Zusammenstellungen:

Gleichlast 1

$$\text{aus Nutzlast} = 1.50 \text{ kN/m}^2$$

Schnittgrößen

nach der linearen Elastizitätstheorie

Einw. *Ständig*

Feld	x [m]		max mk [kNm/m]	min mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	min vk [kN/m]
1	0.00		0.00	0.00	25.03	25.03
	0.10	a	2.47	2.47	24.44	24.44
	0.26	d	6.24	6.24	23.52	23.52
	2.20	*	40.79	40.79	12.05	-6.31
	4.74	d	5.67	5.67	-21.31	-21.31
	4.90	a	2.25	2.25	-22.24	-22.24
	5.00		0.00	0.00	-22.83	-22.83

Einw. *NutzA*

Feld	x [m]		max mk [kNm/m]	min mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	min vk [kN/m]
1	0.00		0.00	0.00	3.75	3.75
	0.10	a	0.37	0.37	3.60	3.60
	0.26	d	0.91	0.91	3.36	3.36
	2.50	*	4.69	4.69	0.00	0.00
	4.74	d	0.91	0.91	-3.36	-3.36
	4.90	a	0.37	0.37	-3.60	-3.60
	5.00		0.00	0.00	-3.75	-3.75

Kombinationen

Grundkombination Ed  
DIN 1055-100, (14)

gemäß DIN 1045-1 und DIN 1055-100

Ek	$\Sigma (\gamma * \psi * EW \text{ (Felder: 1, \dots, n)})$
1	1.00*Ständig
2	1.35*Ständig + 1.50*NutzA
3	1.35*Ständig

Grundkombination

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
Feld 1, L = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	39.42	2	25.03	1
0.10a	3.89	2	2.47	1	38.40	2	24.44	1
0.26d	9.79	2	6.24	1	36.79	2	23.52	1
2.20*	62.00	2	40.79	1	16.95	2	-8.52	3
4.74d	9.03	2	5.67	1	-21.31	1	-33.82	2
4.90a	3.59	2	2.25	1	-22.24	1	-35.42	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-22.83	1	-36.44	2

Bemessung

gemäß DIN 1045-1 (08/08), 7.3.2(2), 10.3.2(1),  
10.3.2(2), 10.3.4(9)

Material

Beton *C 20/25*

Betonstahl u/o/b: *Bst 500MA/Bst 500MA/Bst 500SA*

Elastizitätsmodul  $E_{cm} = 24900 \text{ N/mm}^2$

Betondeckung

Expositionsklasse oben/unten

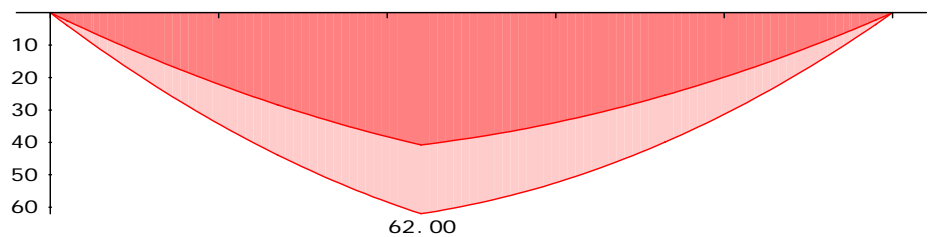
XC1/XC1

Feld	$c_{min,o}$ [mm]	$\Delta c_o$ [mm]	$d'_o$ [cm]	$c_{min,u}$ [mm]	$\Delta c_u$ [mm]	$d'_u$ [cm]
1	10	10	2.3	14	10	3.8

Grundkombination  
M 1:45

Moment  $m_{Ed}$

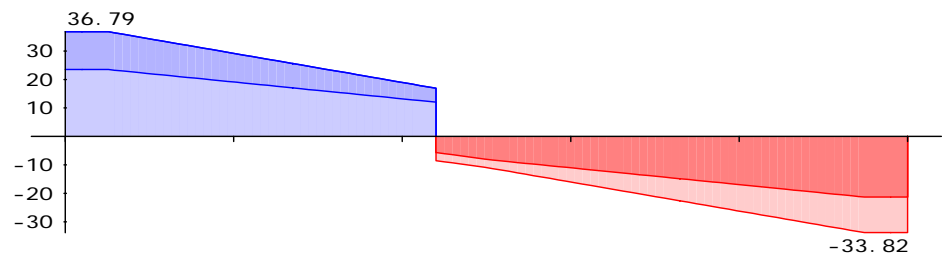
[kNm/m]



Grundkombination  
M 1:45

Querkraft  $v_{Ed}$

[kN/m]





Bem. -schnittgrößen  
(Grundkombination)

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
Feld 1, l = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	36.79	2	23.52	1
0.10a	3.89	2	2.47	1	36.79	2	23.52	1
0.26v	9.79	2	6.24	1	36.79	2	23.52	1
2.20*	62.00	2	40.79	1	16.95	2	-8.52	3
4.74v	9.03	2	5.67	1	-21.31	1	-33.82	2
4.90a	3.59	2	2.25	1	-21.31	1	-33.82	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-21.31	1	-33.82	2

## Biegebemessung

x [m]	mEd, o mEd, u [kNm/m]	Ek	x/do x/du [-]	zo zu [cm]	aso asu [cm <sup>2</sup> /m]	aso, k asu, k [cm <sup>2</sup> /m]	erf. aso erf asu [cm <sup>2</sup> /m]
Feld 1, l = 5.00 m							
0.00	0.00	1	-	-	-	2.23 <sub>e</sub>	2.23
	0.00	1	0.003	14.2	0.00	1.86 <sub>M</sub>	1.86
0.10 <sub>a</sub>	2.47	1	-	-	-	2.23 <sub>e</sub>	2.23
	3.89	2	0.040	14.0	0.61	6.00 <sub>f</sub>	6.00
2.20*	40.79	1	-	-	-	-	-
	62.00	2	0.404	11.8	12.00	6.00 <sub>f</sub>	12.00
4.90 <sub>a</sub>	2.25	1	-	-	-	2.23 <sub>e</sub>	2.23
	3.59	2	0.038	14.0	0.56	6.00 <sub>f</sub>	6.00
5.00	0.00	1	-	-	-	2.23 <sub>e</sub>	2.23
	0.00	1	0.003	14.2	0.00	1.86 <sub>M</sub>	1.86

## Querkraftbemessung

x [m]	vEd [kN/m]	Ek	θ [°]	vRd, max [kN/m]	vEd, red [kN/m]	vRd, ct [kN/m]	erfasw [cm <sup>2</sup> /m <sup>2</sup> ]
Feld 1, l = 5.00 m							
0.00	39.4	2	18	259.7	36.8		-
0.10 <sub>a</sub>	38.4	2	18	259.7	36.8		-
0.26 <sub>v</sub>	36.8	2	18	259.7	36.8	62.8	-
2.20	16.9	2	18	259.7	16.9	72.8	-
4.74 <sub>v</sub>	33.8	2	18	259.7	33.8	62.8	-
4.90 <sub>a</sub>	35.4	2	18	259.7	33.8		-
5.00	36.4	2	18	259.7	33.8		-

## Tabelle Symbole

- \* - maximales Feldmoment
- a - Auflagerrand
- d - Abstand d vom Auflagerrand
- v - bemessungsrelevante Querkraft
- e - Endauflagererinspannung (DIN 1045-1, 13.2.1(1))
- f - verl. Feldbew. DIN 1045-1, 13.2.2(6), 13.3.2(1)
- M - Mindestbewehrung (DIN 1045-1, 13.1.1, 13.2.3)

## Gewählte Bewehrung unter der Pfostenlast:

-Grundbewehrung: R524

-Zulage ø12/20cm

**Pos. Beisp-2c Stahlbetonplatte mit einer Pfostenlast - c) Pfostenbereich Querkraft**

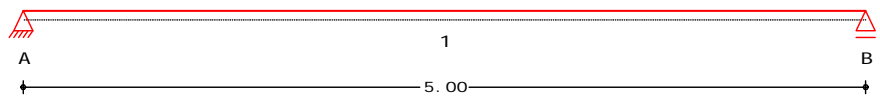
Mitwirkende Breite im Pfostenbereich:

$$t = 14 + 2 \cdot 7 + 18 = 46 \text{ cm}$$

$$b_{\text{eff,qs}} = 0,46 + 0,5 \cdot 2,2 = 1,56 \text{ m}$$

System Einachsige gespannte Platte

M 1:45



Abmessungen

Feld	l [m]	x [m]	b [cm]	h [cm]	b/h [-]	I [cm <sup>4</sup> /m]
1	5.00		100.0	18.0	>5.0	48600

Auflager

Aufl.	t [cm]	Art
A	30.0	Mauerwerk
B	30.0	Mauerwerk

Einwirkungen

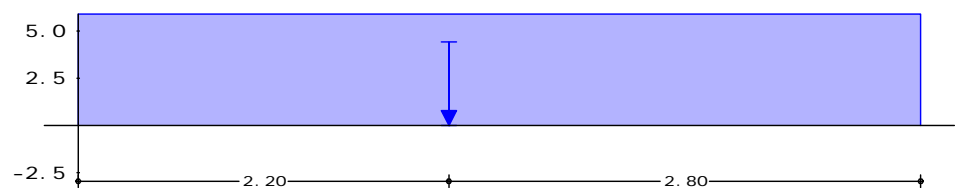
Ständige NutzA

Ständige Einwirkungen  
Kategorie A - Wohn- und Aufenthaltsräume  
feldweise

Belastung

Einw. *Ständig*

M 1:45



Gleichlasten

Nr.	Feld	q [kN/m]
1	1	5.90

Zusammenstellungen:

Gleichlast 1	
aus Eigengewicht	$0.18 \cdot 25 = 4.50 \text{ kN/m}^2$
aus Belag	$= 1.40 \text{ kN/m}^2$
	$= 5.90 \text{ kN/m}^2$

Ei nzel l asten

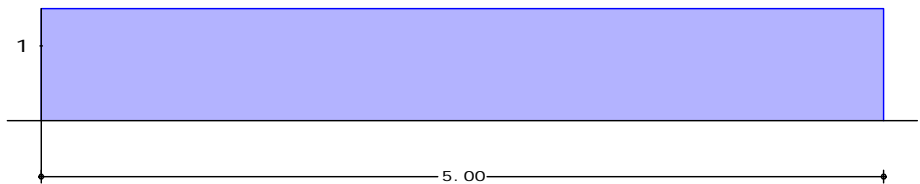
Nr.	Fel d	a [m]	F [kN]
1	1	2.20	41.67

Zusammenstel l ungen:

Ei nzel l ast 1  
aus Pfo stenl ast  $65/1.56 = 41.67 \text{ kN/m}$

Ei nw. *NutzA*

M 1:45



Gl ei chl asten

Nr.	Fel d	q [kN/m]
1	1	1.50

Zusammenstel l ungen:

Gl ei chl ast 1  
aus Nutzl ast =  $1.50 \text{ kN/m}^2$

Schni ttgrö ß en

nach der l i n e a r e n E l a s t i z i t ä t s t h e o r i e

Ei nw. *Ständig*

Fel d	x [m]		max mk [kNm/m]	mi n mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	mi n vk [kN/m]
1	0.00		0.00	0.00	38.08	38.08
	0.10	a	3.78	3.78	37.49	37.49
	0.26	d	9.59	9.59	36.57	36.57
	2.20	*	69.51	69.51	25.10	-16.56
	4.74	d	8.31	8.31	-31.57	-31.57
	4.90	a	3.28	3.28	-32.49	-32.49
	5.00		0.00	0.00	-33.08	-33.08

Ei nw. *NutzA*

Fel d	x [m]		max mk [kNm/m]	mi n mk [kNm/m]	max vk [kN/m]	mi n vk [kN/m]
1	0.00		0.00	0.00	3.75	3.75
	0.10	a	0.37	0.37	3.60	3.60
	0.26	d	0.91	0.91	3.36	3.36
	2.50	*	4.69	4.69	0.00	0.00
	4.74	d	0.91	0.91	-3.36	-3.36
	4.90	a	0.37	0.37	-3.60	-3.60
	5.00		0.00	0.00	-3.75	-3.75

Kombinationen

Grundkombination Ed  
DIN 1055-100, (14)

gemäß DIN 1045-1 und DIN 1055-100

Ek	$\Sigma (\gamma * \psi * EW \text{ (Felder: 1, \dots, n)})$
1	1.00*Ständig
2	1.35*Ständig +1.50*NutzA
3	1.35*Ständig

Grundkombination

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
Feld 1, L = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	57.04	2	38.08	1
0.10a	5.65	2	3.78	1	56.02	2	37.49	1
0.26d	14.32	2	9.59	1	54.41	2	36.57	1
2.20*	100.76	2	69.51	1	34.56	2	-22.36	3
4.74d	12.59	2	8.31	1	-31.57	1	-47.66	2
4.90a	4.98	2	3.28	1	-32.49	1	-49.27	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-33.08	1	-50.29	2

Bemessung

gemäß DIN 1045-1 (08/08), 7.3.2(2), 10.3.2(1),  
10.3.2(2), 10.3.4(9)

Material

Beton *C 20/25*

Betonstahl u/o/b: *Bst 500MA/Bst 500MA/Bst 500SA*

Elastizitätsmodul  $E_{cm} = 24900 \text{ N/mm}^2$

Betondeckung

Expositionsklasse oben/unten

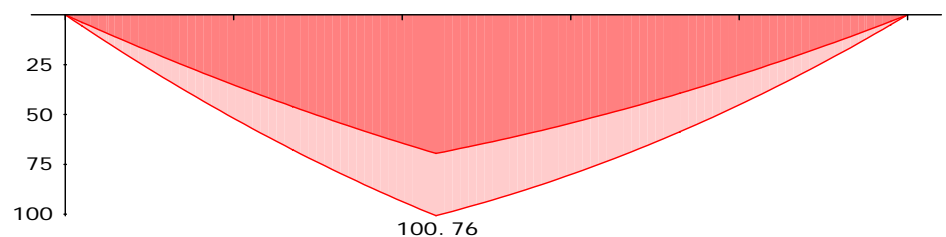
XC1/XC1

Feld	$c_{min,o}$ [mm]	$\Delta c_o$ [mm]	$d'_o$ [cm]	$c_{min,u}$ [mm]	$\Delta c_u$ [mm]	$d'_u$ [cm]
1	10	10	3.4	10	10	2.3

Grundkombination  
M 1: 45

Moment  $m_{Ed}$

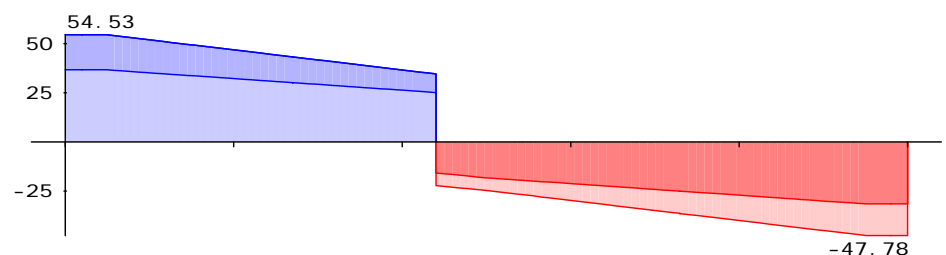
[kNm/m]



Grundkombination  
M 1: 45

Querkraft  $v_{Ed}$

[kN/m]



Bem. -schnittgrößen  
(Grundkombination)

x [m]	max mEd [kNm/m]	Ek	min mEd [kNm/m]	Ek	max vEd [kN/m]	Ek	min vEd [kN/m]	Ek
Feld 1, l = 5.00 m								
0.00	0.00	1	0.00	1	54.53	2	36.64	1
0.10a	5.65	2	3.78	1	54.53	2	36.64	1
0.25v	13.69	2	9.17	1	54.53	2	36.64	1
2.20*	100.76	2	69.51	1	34.56	2	-22.36	3
4.75v	12.04	2	7.94	1	-31.64	1	-47.78	2
4.90a	4.98	2	3.28	1	-31.64	1	-47.78	2
5.00	0.00	1	0.00	1	-31.64	1	-47.78	2

## Biegebemessung

x [m]	mEd, o mEd, u [kNm/m]	Ek	x/do x/du [-]	zo zu [cm]	aso asu [cm <sup>2</sup> /m]	aso, k asu, k [cm <sup>2</sup> /m]	erf. aso erf asu [cm <sup>2</sup> /m]
Feld 1, l = 5.00 m							
0.00	0.00	1	-	-	-	4.05 <sub>e</sub>	4.05
	0.00	1	0.002	15.7	0.00	1.87 <sub>q</sub>	1.87
0.10 <sub>a</sub>	3.78	1	-	-	-	4.05 <sub>e</sub>	4.05
	5.65	2	0.044	15.5	0.80	9.78 <sub>f</sub>	9.78
2.20*	69.51	1	-	-	-	-	-
	100.76	2	0.591	11.8	19.56	9.78 <sub>f</sub>	19.56
4.90 <sub>a</sub>	3.28	1	-	-	-	4.05 <sub>e</sub>	4.05
	4.98	2	0.041	15.5	0.70	9.78 <sub>f</sub>	9.78
5.00	0.00	1	-	-	-	4.05 <sub>e</sub>	4.05
	0.00	1	0.002	15.7	0.00	1.68 <sub>M</sub>	1.68

## Querkraftbemessung

x [m]	vEd [kN/m]	Ek	θ [°]	vRd, max [kN/m]	vEd, red [kN/m]	vRd, ct [kN/m]	erfasw [cm <sup>2</sup> /m <sup>2</sup> ]
Feld 1, l = 5.00 m							
0.00	57.0	2	18	247.4	54.5		-
0.10 <sub>a</sub>	56.0	2	18	247.4	54.5		-
0.25 <sub>v</sub>	54.5	2	18	247.4	54.5	69.5	-
2.20	34.6	2	18	247.4	34.6	91.7	-
4.75 <sub>v</sub>	47.8	2	18	247.4	47.8	69.5	-
4.90 <sub>a</sub>	49.3	2	18	247.4	47.8		-
5.00	50.3	2	18	247.4	47.8		-

## Tabelleinsymbole

- \* - maximales Feldmoment
- a - Auflagerrand
- d - Abstand d vom Auflagerrand
- v - bemessungsrelevante Querkraft
- e - Endauflagererinspannung (DIN 1045-1, 13.2.1(1))
- f - verl. Feldebew. DIN 1045-1, 13.2.2(6), 13.3.2(1)
- q - aus vEd im Endauflager (DIN 1045-1, 13.2.2(7))
- M - Mindestbewehrung (DIN 1045-1, 13.1.1, 13.2.3)