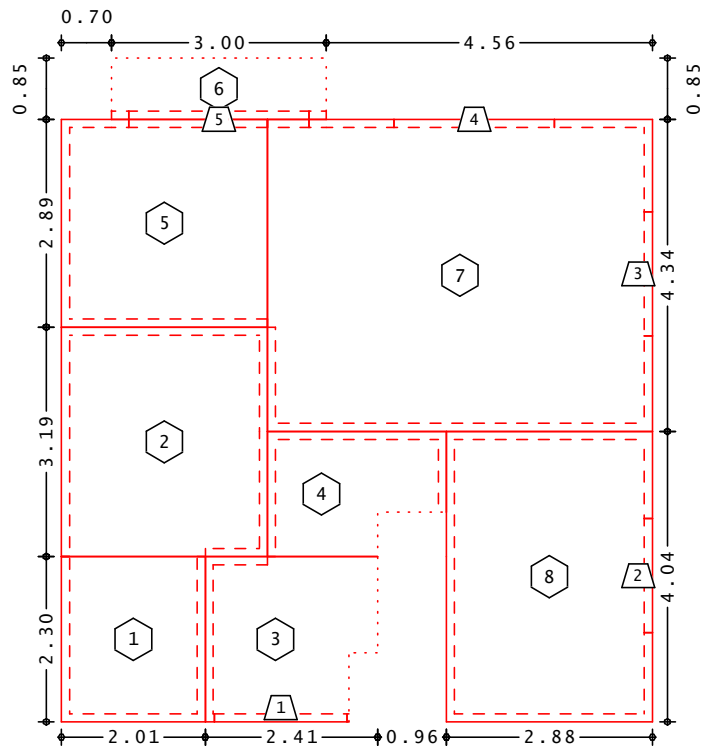


Pos. B201 Plattensystem nach FEM / EC2

Decke über EG

 System
 M 1:105


Feld	lx[m]	ly[m]	h[cm]	xg[m]	yg[m]
1	2.01	2.30	20.0	0.00	0.00
2	2.88	3.19	20.0	0.00	2.30
3	2.41	2.30	20.0	2.01	0.00
4	2.50	1.74	20.0	2.88	2.30
5	2.88	2.89	20.0	0.00	5.49
6	3.00	0.85	20.0	0.70	8.38
7	5.38	4.34	20.0	2.88	4.04
8	2.88	4.04	20.0	5.38	0.00

xg, yg - globale Koordinaten

Feld	lx[m]	ly[m]	h[cm]	F	E	ax[m]	ay[m]
1	2.01	2.30	20.0			0.00	0.00
2	2.88	3.19	20.0	1	4	0.00	0.00
3	2.41	2.30	20.0	1	2	0.00	0.00
4	2.50	1.74	20.0	2	2	0.00	0.00
5	2.88	2.89	20.0	2	4	0.00	0.00
6	3.00	0.85	20.0	5	4	0.70	0.00
7	5.38	4.34	20.0	4	4	0.00	0.00
8	2.88	4.04	20.0			5.38	0.00

Feld	Auflagerbreiten [cm]				Einspannung [-,%]			
	Un	Re	Ob	Li	Un	Re	Ob	Li
1	18.0	24.0	0.0	18.0	0.0	0.0	-1.0	0.0
2	24.0	24.0	24.0	18.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3	18.0	0.0	24.0	24.0	0.0	-1.0	0.0	0.0
4	0.0	24.0	24.0	24.0	-1.0	0.0	0.0	0.0
5	24.0	0.0	18.0	18.0	0.0	-1.0	0.0	0.0
6	18.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.0	-1.0	-1.0
7	24.0	18.0	18.0	24.0	0.0	0.0	0.0	-1.0
8	18.0	18.0	24.0	24.0	0.0	0.0	0.0	0.0

Einspannung -1 - kein Auflager
 0 - keine Einspannung in Auflager
 100 - volle Einspannung in Auflager

Verbindung

Feld 1	Feld 2	Typ
1	2	Anschluß ohne Sturz
3	4	Anschluß ohne Sturz
5	7	Anschluß ohne Sturz

Feldöffnung

bx[m]	by[m]	ax[m]	ay[m]	F	E	xg[m]	yg[m]
0.40	0.96	-0.40	0.00	3	2	4.02	0.00
0.96	0.62	-0.96	0.00	4	2	4.42	2.30

xg, yg - globale Koordinaten

Wandöffnung

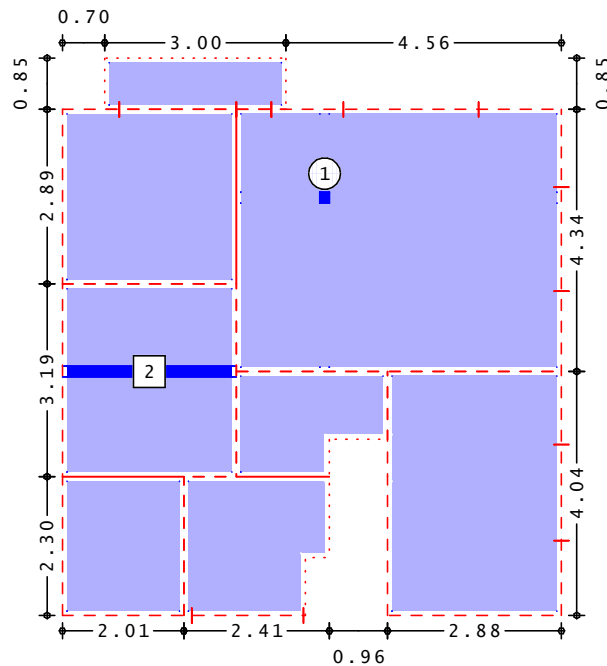
Nr	Feld	wand	a[m]	s[m]	Typ
1	3	1(unten)	0.13	1.85	mit Sturz
2	8	2(rechts)	1.24	1.59	mit Sturz
3	7	2(rechts)	1.33	1.72	mit Sturz
4	7	3(oben)	1.77	2.24	mit Sturz
5	6	1(unten)	0.24	2.52	mit Sturz

Belastung

Zusammenst. g1	Putz		=	0.35	kN/m ²
	Rohdecke	0.18*25	=	4.50	kN/m ²
	Dämmung		=	0.10	kN/m ²
	Estrich	0.06*22	=	1.32	kN/m ²
	Belag		=	0.50	kN/m ²
			=	6.77	kN/m ²
Zusammenst. g1	Verkehrslast für Wohnräume		=	1.50	N/mm ²
	Zuschlag für Trennwände		=	1.25	N/mm ²
			=	2.75	N/mm ²

 Einwirkung 1
 M 1:125

ständige Einwirkung


 Gleichlast [kN/m²]

6.77



Gleichlast

Feld	g [kN/m ²]
1	6.77
2	6.77
3	6.77
4	6.77
5	6.77
6	6.77
7	6.77
8	6.77

Einzellast

Nr	F	E	ax [m]	ay [m]	bx [cm]	by [cm]	G [kN]
1	7	1	1.46	2.88	16.0	18.0	18.51

werden F,E nicht eingegeben, sind ax,ay-glob.Koord

Streifenlast

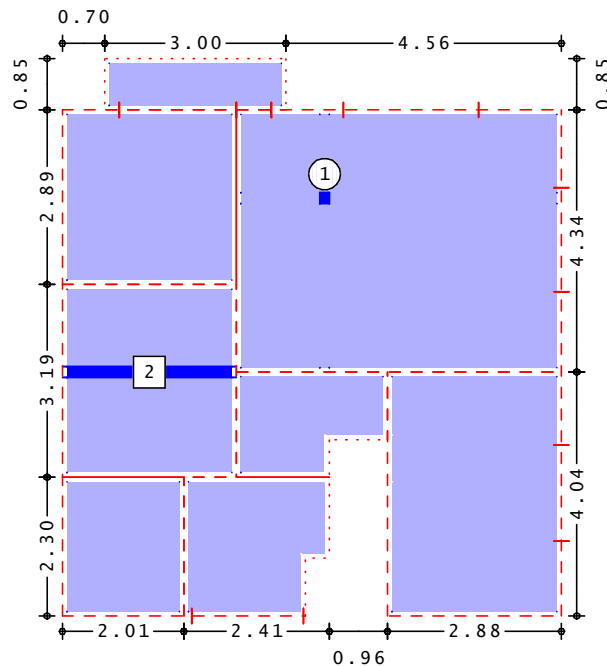
Nr	sx[m]	sy[m]	R	g[kN/m]	ax[m]	ay[m]	F	E
2	2.88	0.18	X	6.89	0.00	1.65	2	1

werden F,E nicht eingegeben, sind ax,ay-glob.Koord

Summe aller vertikallasten g = 502.7 kN

 Einwirkung 2
 M 1:125

Verkehrslast: Wohnräume


 Gleichlast [kN/m²]

2.75



Gleichlast

Feld	g [kN/m ²]
1	2.75
2	2.75
3	2.75
4	2.75
5	2.75
6	2.75
7	2.75
8	2.75

Einzellast

Nr	F	E	ax [m]	ay [m]	bx [cm]	by [cm]	G [kN]
1	7	1	1.46	2.88	16.0	18.0	21.51

werden F,E nicht eingegeben, sind ax,ay-glob.Koord

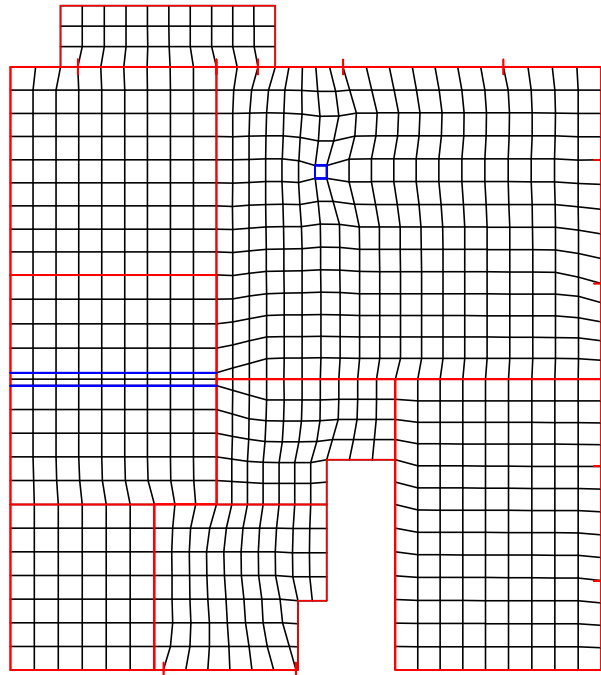
Streifenlast

Nr	sx[m]	sy[m]	R	g[kN/m]	ax[m]	ay[m]	F	E
2	2.88	0.18	X	6.30	0.00	1.65	2	1

werden F,E nicht eingegeben, sind ax,ay-glob.Koord

Summe aller vertikallasten $g = 228.3 \text{ kN}$

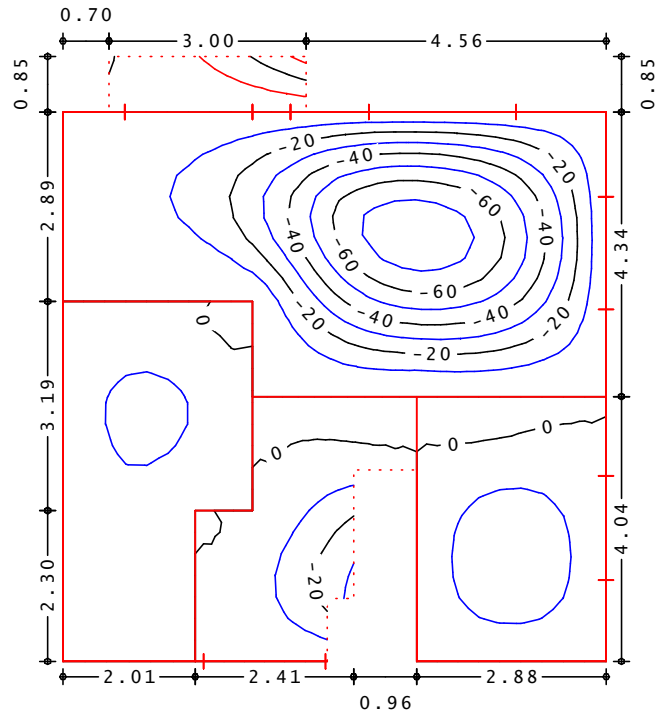
Schnittgrößen nach der Finite-Elemente-Methode
Finite Elemente-Netz
M 1:105



Richtwert der Netz-Elementlänge $l = 0.28 \text{ m}$
Elastizitätsmodul $E_{cm} = 29000 \text{ N/mm}^2$
Querdehnzahl $\mu = 0.20$ Drillminderungsfaktor 1.0

Einwirkung 1
Durchbiegung
M 1:115

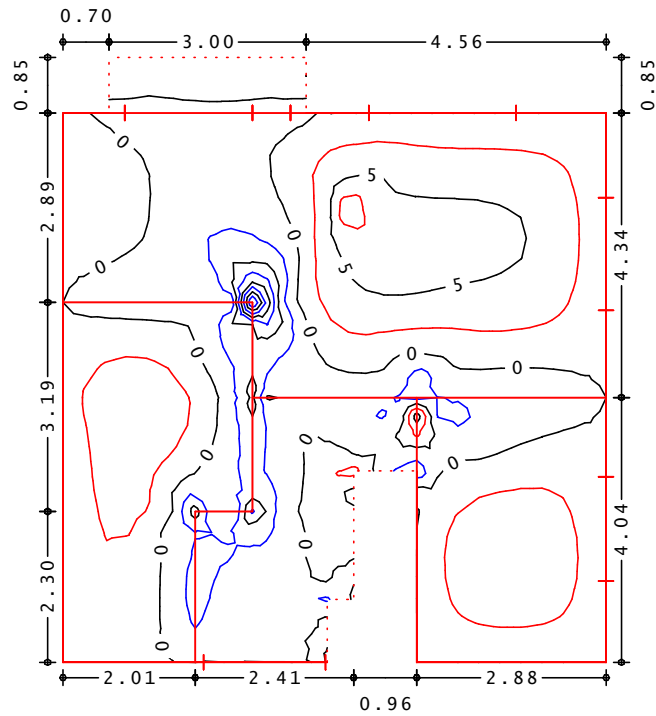
ständige Einwirkung
[mm]



Die werte sind mit 100 multipliziert
Min : -0.7752, Max : 0.3391

Momente Mx
M 1:115

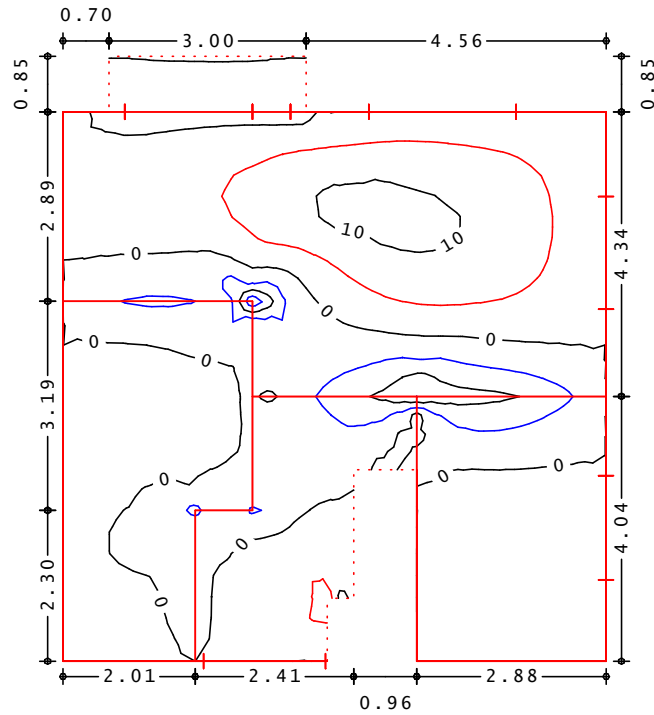
[kNm/m]



Min : -20.72, Max : 8.94

Momente My
M 1:115

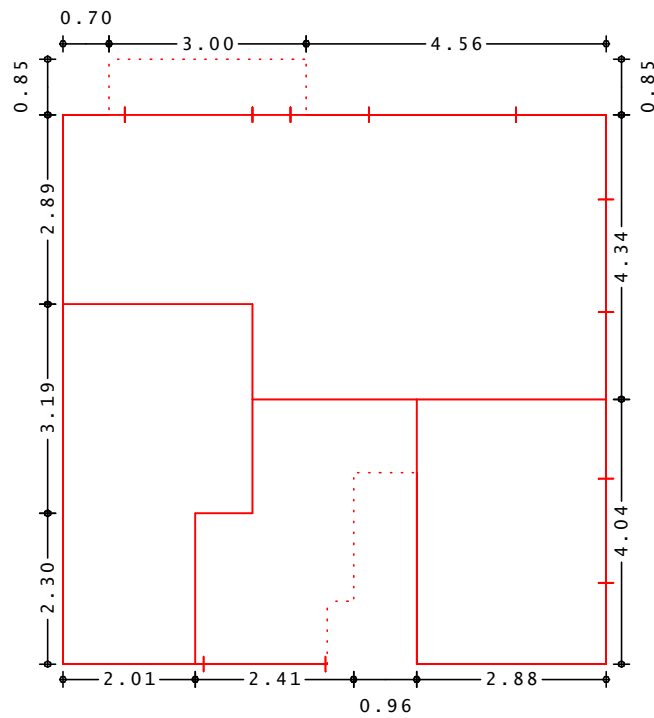
[kNm/m]



Min : -19.03, Max : 13.76

Momente Mxy
M 1:115

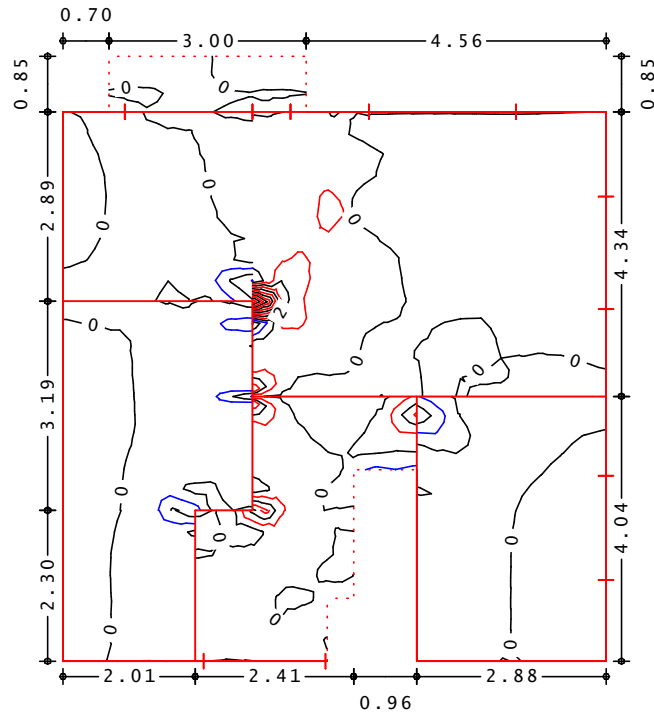
[kNm/m]



Min : 0.0, Max : 0.0

Querkräfte V_x
M 1:115

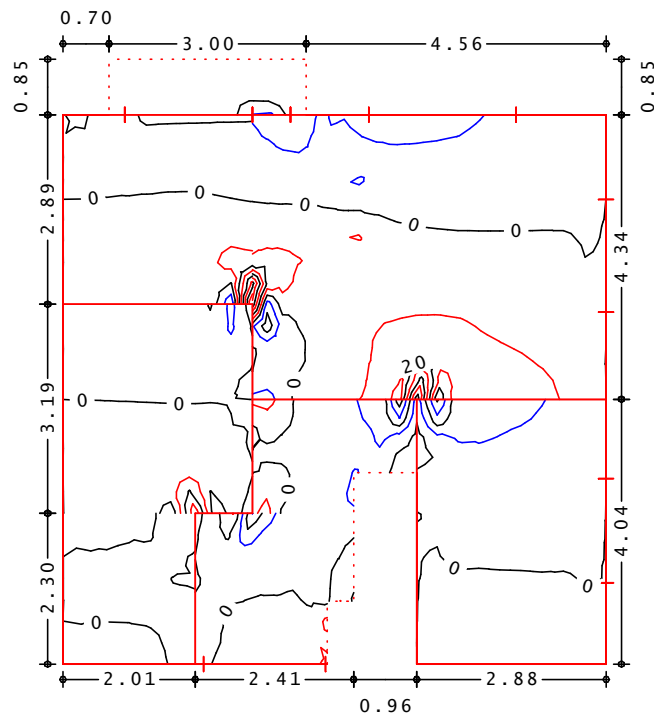
[kN/m]



Die Werte sind mit 0.1 multipliziert
Min : -30.71, Max : 120.19

Querkräfte V_y
M 1:115

[kN/m]



Min : -46.69, Max : 85.74

**Auflagerkräfte
je Abschnitt**

F	Wand	a [m]	s [m]	g [kN/m]
1	unten	0.00	2.01	1.87
	rechts	0.00	2.30	13.17
	links	0.00	2.30	4.61
2	unten	2.01	0.87	18.27
	rechts	0.00	1.74	20.27
		1.74	1.45	28.53
	oben	0.00	2.88	21.23
3	links	0.00	3.19	6.56
	unten	0.00	0.13	0.85
		0.13	1.85	5.55
4		1.98	0.03	-1.37
	rechts	0.62	1.12	-13.04
	oben	0.00	2.50	15.26
5	oben	0.00	0.70	2.95
		0.70	0.24	9.38
		0.94	1.94	7.66
	links	0.00	2.89	2.23
6	unten	0.24	2.52	8.30
		2.76	0.24	17.24
		2.50	2.88	26.83
7	rechts	0.00	1.33	2.75
		1.33	1.72	6.87
		3.05	1.29	4.57
	oben	0.00	0.58	10.45
		0.82	0.95	11.72
		1.77	2.24	11.76
8		4.01	1.37	5.82
	unten	0.00	2.88	4.70
	rechts	0.00	1.24	4.67
		1.24	1.59	6.36
		2.83	1.21	2.10
	links	0.00	2.30	5.60
	2.30	0.62	6.16	

Summe aller Auflagerkräfte g = 502.7 kN

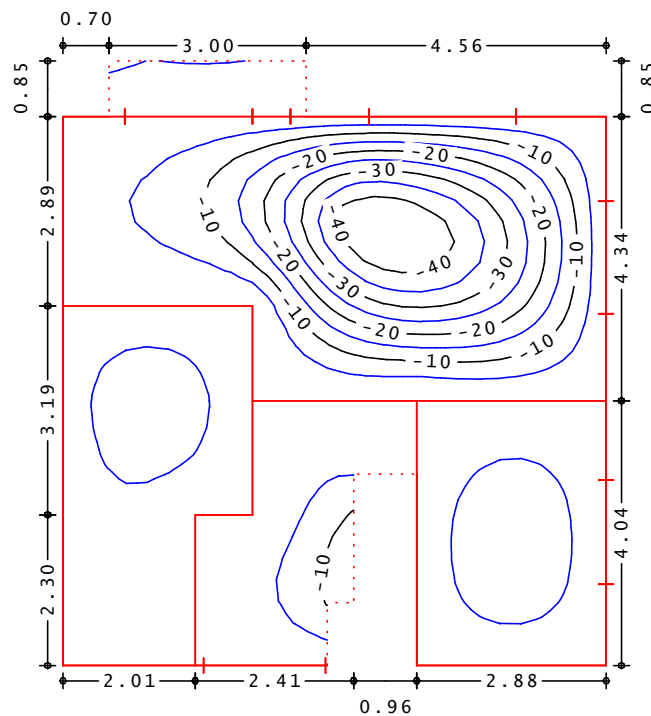
**Auflagerkräfte
je wand**

Feld	wand	g [kN/m]	m [kNm/m]
1	unten	1.87	0.00
	rechts	13.17	0.00
	oben	0.00	0.00
	links	4.61	0.00
2	unten	18.27	0.00
	rechts	24.02	0.00
	oben	21.23	0.00
	links	6.56	0.00
3	unten	5.15	0.00
	rechts	0.00	0.00
	oben	18.27	0.00
	links	13.17	0.00
4	unten	0.00	0.00
	rechts	-13.04	0.00
	oben	15.26	0.00
	links	20.27	0.00
5	unten	21.23	0.00
	rechts	0.00	0.00
	oben	6.66	0.00
	links	2.23	0.00

Feld	wand	g [kN/m]	m [kNm/m]
6	unten	9.10	0.00
	rechts	0.00	0.00
	oben	0.00	0.00
	links	0.00	0.00
7	unten	21.45	0.00
	rechts	4.92	0.00
	oben	10.34	0.00
	links	28.53	0.00
8	unten	4.70	0.00
	rechts	4.57	0.00
	oben	26.83	0.00
	links	0.52	0.00

Einwirkung 2
Durchbiegung
M 1:115

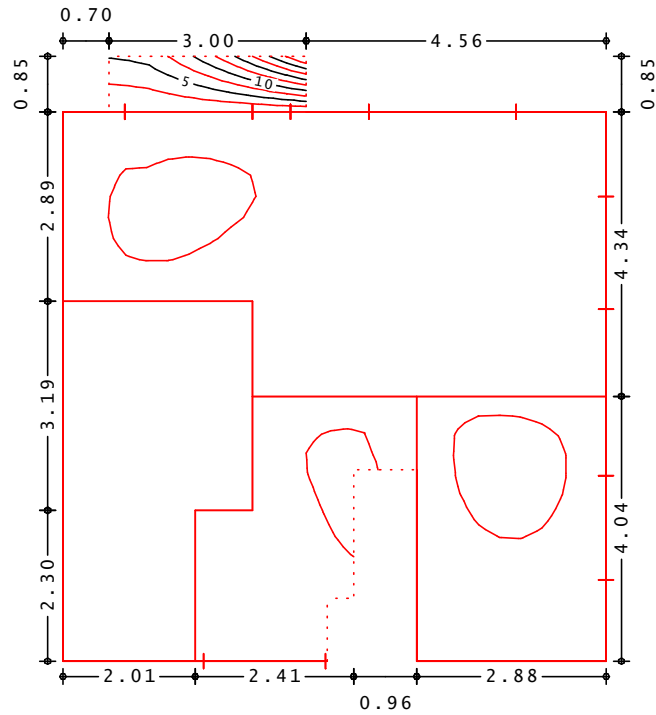
verkehrslast: Wohnräume
(Max) [mm]



Die werte sind mit 100 multipliziert
Min : -0.4475, Max : 0.0000

Durchbiegung
M 1:115

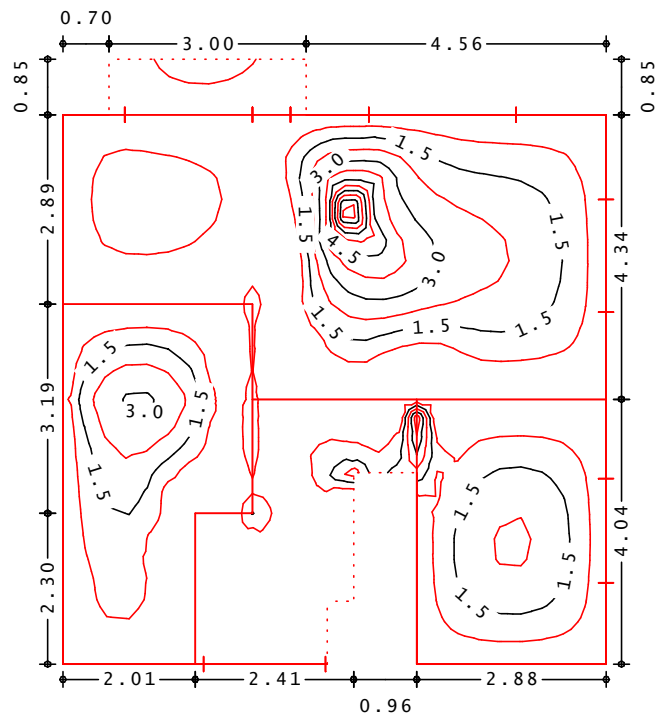
(Min) [mm]



Die Werte sind mit 100 multipliziert
Min : 0.0000, Max : 0.2576

Momente Mx
M 1:115

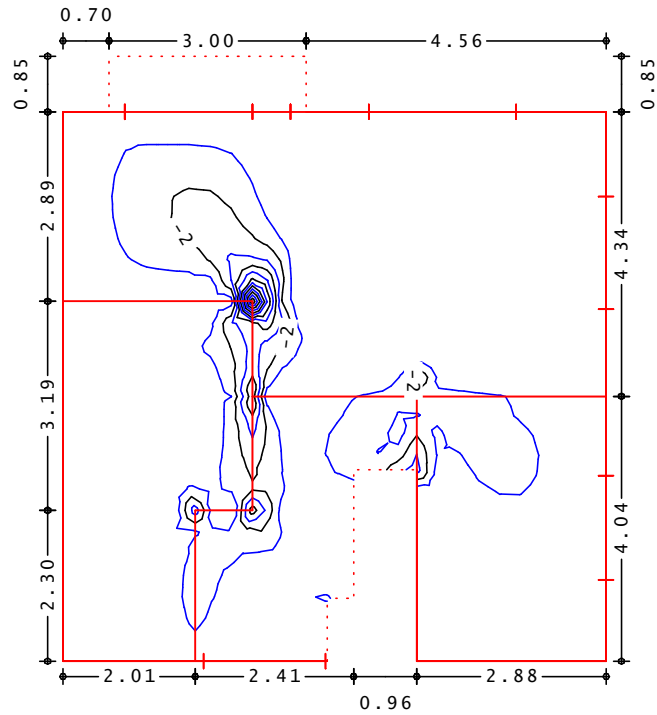
(Max) [kNm/m]



Min : 0.00, Max : 8.45

Momente Mx
M 1:115

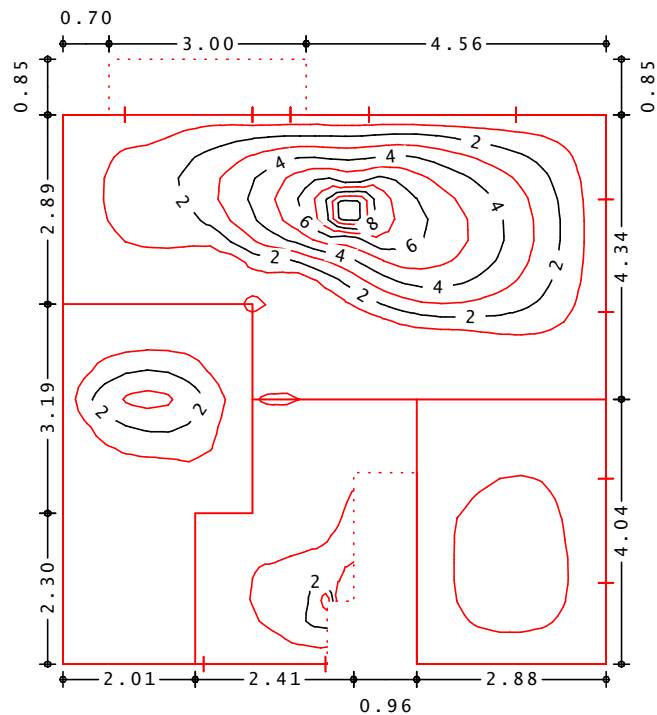
(Min) [kNm/m]



Min : -12.99, Max : 0.00

Momente My
M 1:115

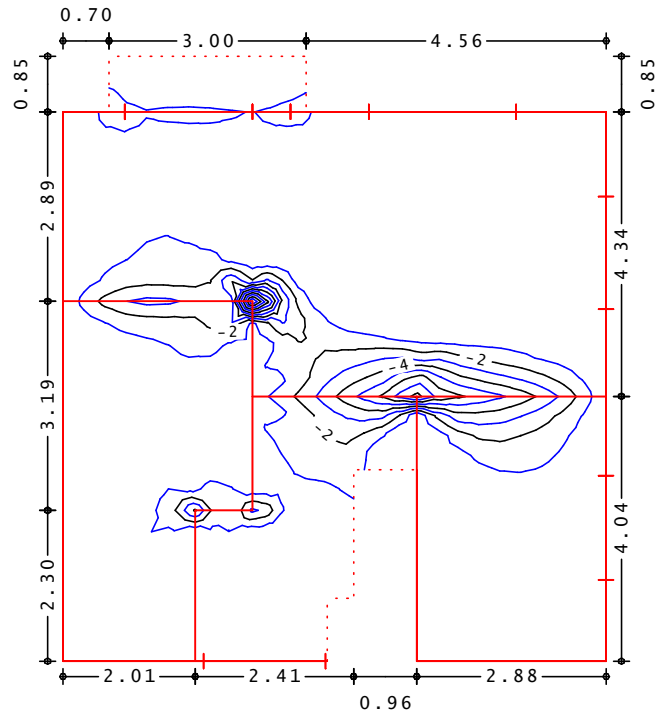
(Max) [kNm/m]



Min : 0.00, Max : 10.88

Momente My
M 1:115

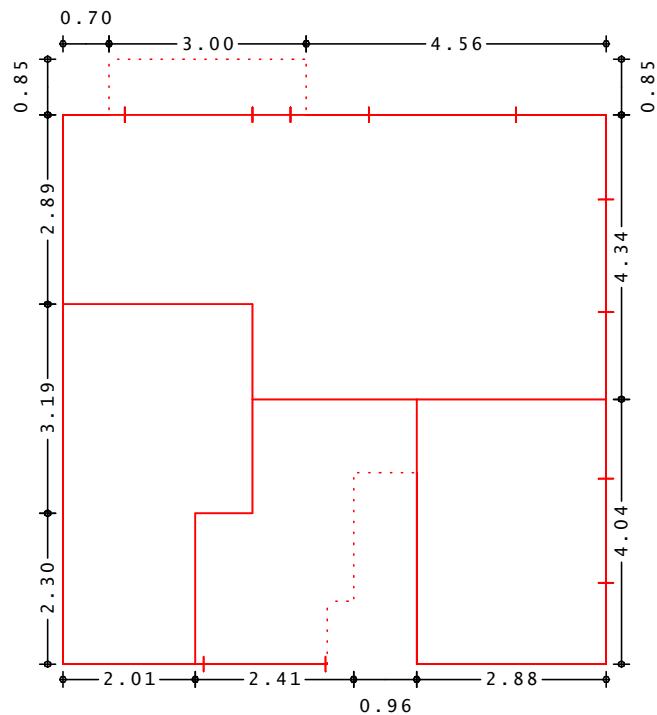
(Min) [kNm/m]



Min : -12.20, Max : 0.00

Momente Mxy
M 1:115

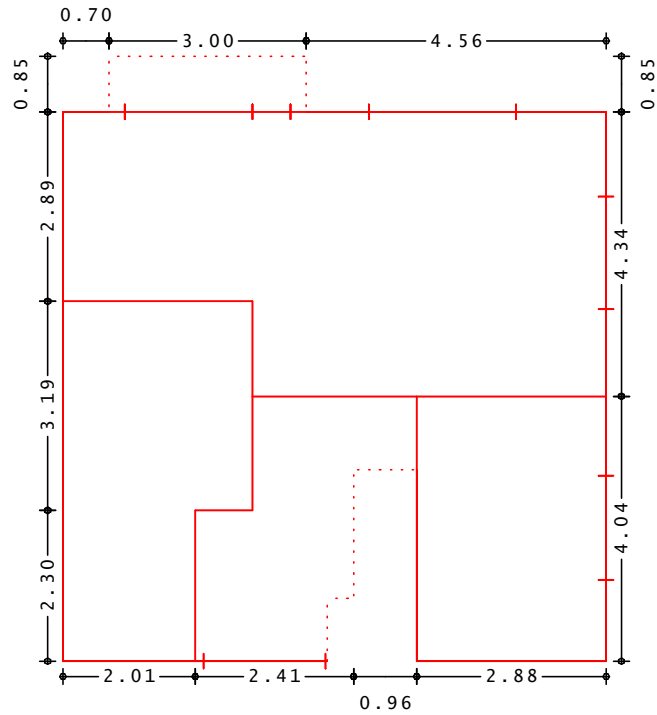
(Max) [kNm/m]



Min : 0.0, Max : 0.0

Momente Mxy
M 1:115

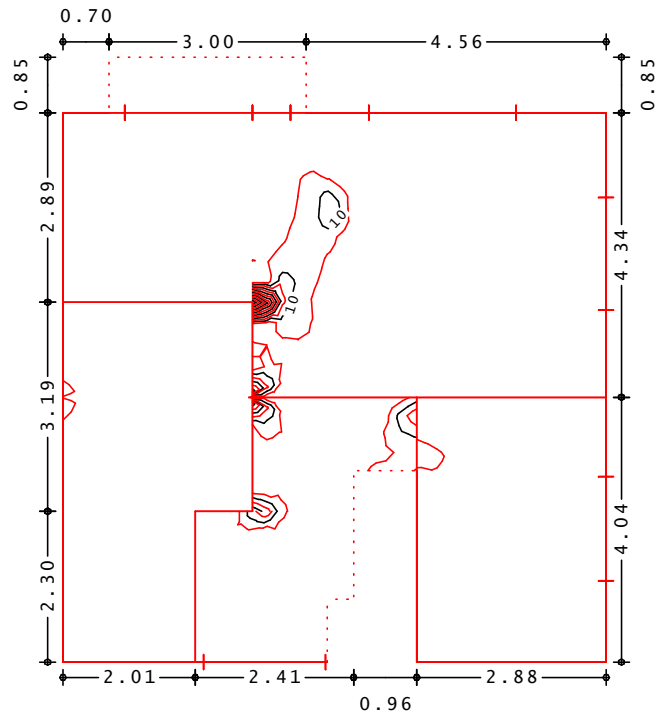
(Min) [kNm/m]



Min : 0.0, Max : 0.0

Querkräfte Vx
M 1:115

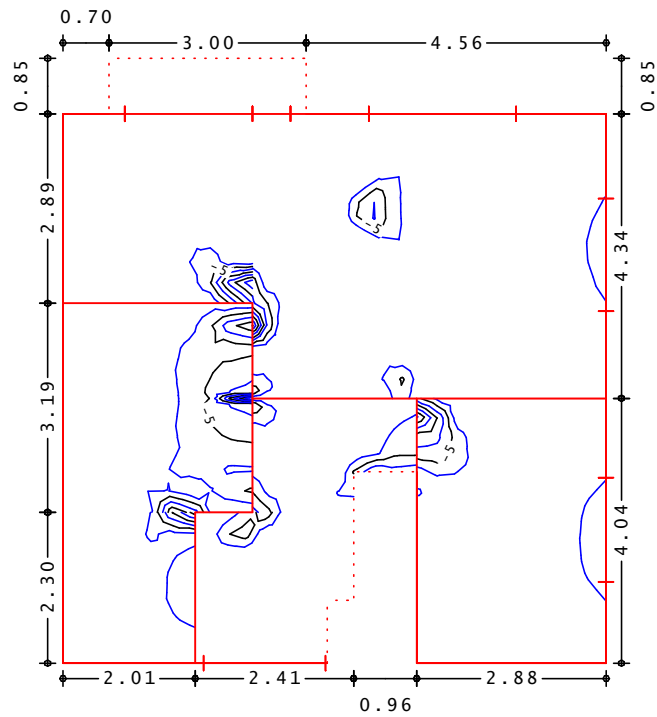
(Max) [kN/m]



Min : 0.00, Max : 76.16

Querkräfte V_x
M 1:115

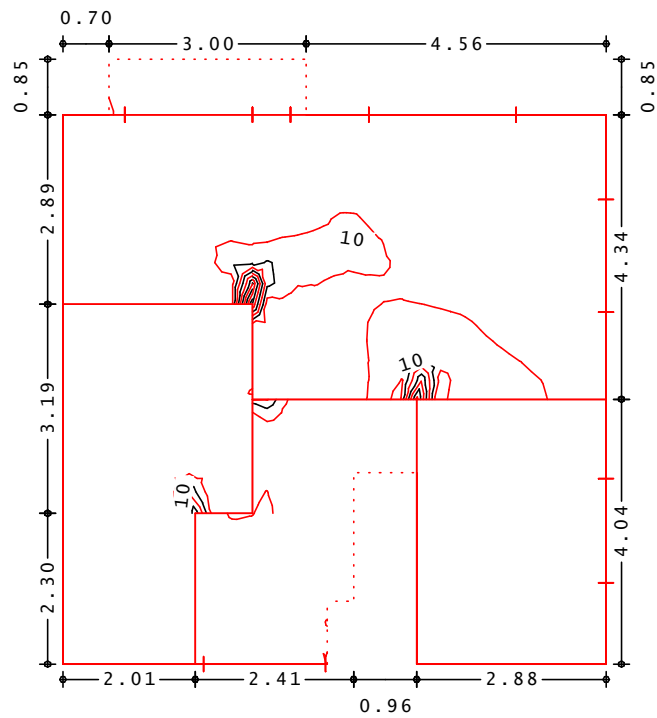
(Min) [kN/m]



Min : -25.83, Max : -0.00

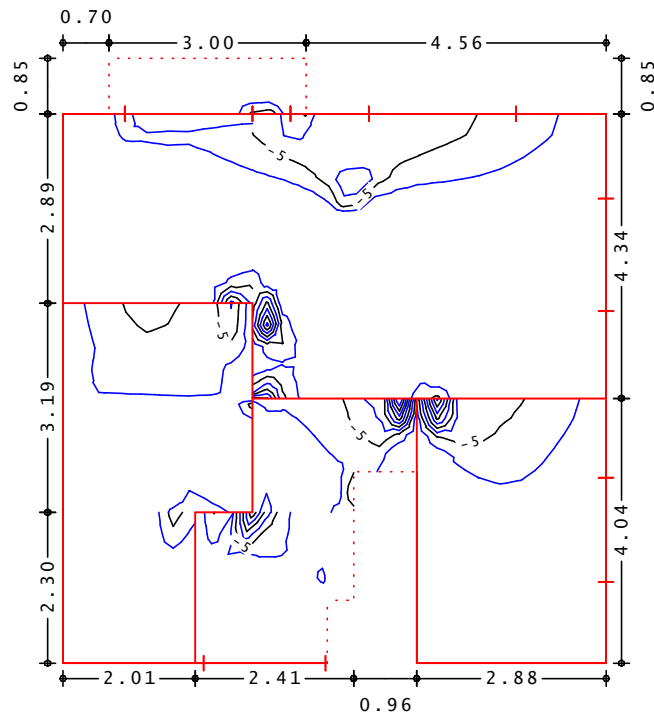
Querkräfte V_y
M 1:115

(Max) [kN/m]



Min : 0.00, Max : 55.09

Querkräfte v_y (Min) [kN/m]
 M 1:115



Min : -26.30, Max : -0.00

Auflagerkräfte
 je Abschnitt

Feld	Wand	a [m]	s [m]	max g [kN/m]	min g [kN/m]
1	unten	0.00	2.01	1.09	-0.34
	rechts	0.00	2.30	5.53	-0.12
	links	0.00	2.30	1.99	-0.11
2	unten	2.01	0.87	10.00	-1.38
	rechts	0.00	1.74	13.04	-3.06
		1.74	1.45	19.11	-2.57
3	oben	0.00	2.88	10.73	-0.56
	links	0.00	3.19	3.96	-0.28
	unten	0.00	0.13	0.35	-0.00
4		0.13	1.85	2.54	-0.27
		1.98	0.03	0.04	-0.61
	rechts	0.62	1.12	8.19	-16.66
5	oben	0.00	2.50	11.51	-5.46
	oben	0.00	0.70	1.24	-0.01
6		0.70	0.24	4.32	-0.01
		0.94	1.94	3.26	-0.12
	links	0.00	2.89	1.57	-0.94
7	unten	0.24	2.52	3.73	-0.10
		2.76	0.24	9.19	-0.09
	unten	2.50	2.88	12.85	-0.57
8	rechts	0.00	1.33	1.55	-0.46
		1.33	1.72	2.89	-0.24
		3.05	1.29	1.79	-0.04
9	oben	0.00	0.58	5.31	-0.06
		0.82	0.95	6.72	-0.32
		1.77	2.24	6.13	-0.07
10		4.01	1.37	2.56	-0.02
	unten	0.00	2.88	1.92	-0.00

Feld	wand	a [m]	s [m]	max g [kN/m]	min g [kN/m]
	rechts	0.00	1.24	2.04	-0.16
		1.24	1.59	3.23	-0.74
		2.83	1.21	1.58	-0.81
	links	0.00	2.30	2.59	-0.35
		2.30	0.62	3.46	-1.15

Summe aller Auflagerkräfte g = 228.3 kN

Auflagerkräfte
je wand

Feld	wand	max g [kN/m]	min g [kN/m]	max m [kNm/m]	min m [kNm/m]
1	unten	1.09	-0.34	0.00	0.00
	rechts	5.53	-0.12	0.00	0.00
	oben	0.00	0.00	0.00	0.00
	links	1.99	-0.11	0.00	0.00
2	unten	10.00	-1.38	0.00	0.00
	rechts	15.80	-2.84	0.00	0.00
	oben	10.73	-0.56	0.00	0.00
	links	3.96	-0.28	0.00	0.00
3	unten	2.36	-0.26	0.00	0.00
	rechts	0.00	0.00	0.00	0.00
	oben	18.27	18.27	0.00	0.00
	links	13.17	13.17	0.00	0.00
4	unten	0.00	0.00	0.00	0.00
	rechts	8.19	-16.66	0.00	0.00
	oben	11.51	-5.46	0.00	0.00
	links	20.27	20.27	0.00	0.00
5	unten	21.23	21.23	0.00	0.00
	rechts	0.00	0.00	0.00	0.00
	oben	2.86	-0.08	0.00	0.00
	links	1.57	-0.94	0.00	0.00
6	unten	4.62	0.66	0.00	0.00
	rechts	0.00	0.00	0.00	0.00
	oben	0.00	0.00	0.00	0.00
	links	0.00	0.00	0.00	0.00
7	unten	13.97	6.78	0.00	0.00
	rechts	2.15	-0.25	0.00	0.00
	oben	5.73	0.67	0.00	0.00
	links	28.53	28.53	0.00	0.00
8	unten	1.92	-0.00	0.00	0.00
	rechts	2.37	-0.58	0.00	0.00
	oben	26.83	26.83	0.00	0.00
	links	-1.61	-3.99	0.00	0.00

Auflagerpressung

Nr	Feld	wand	a [m]	s [m]	l [cm]	Spannung [MN/m ²]
1	3	unten	0.13	1.85	24.0	0.24
2	8	rechts	1.24	1.59	24.0	0.25
3	7	rechts	1.33	1.72	24.0	0.27
4	7	oben	1.77	2.24	24.0	0.65
5	6	unten	0.24	2.52	24.0	0.98

Bemessung

gemäß Eurocode 2, T.1 (DIN V ENV 1992-1-1 Jun.92)

Biegebemessung

Beton C20/25

Betonstahl allgemein

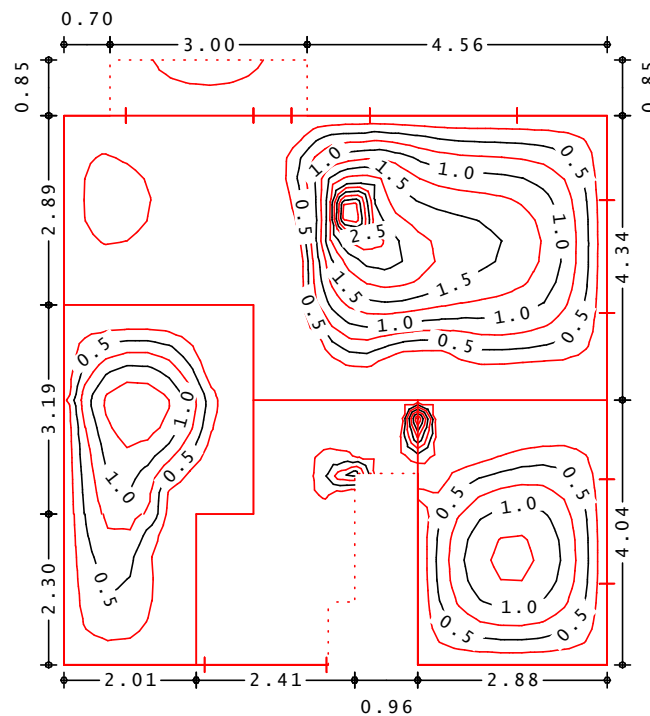
S500M

Ausgerundete Stützmomente für biegeweiche Lagerung

Grundkombination

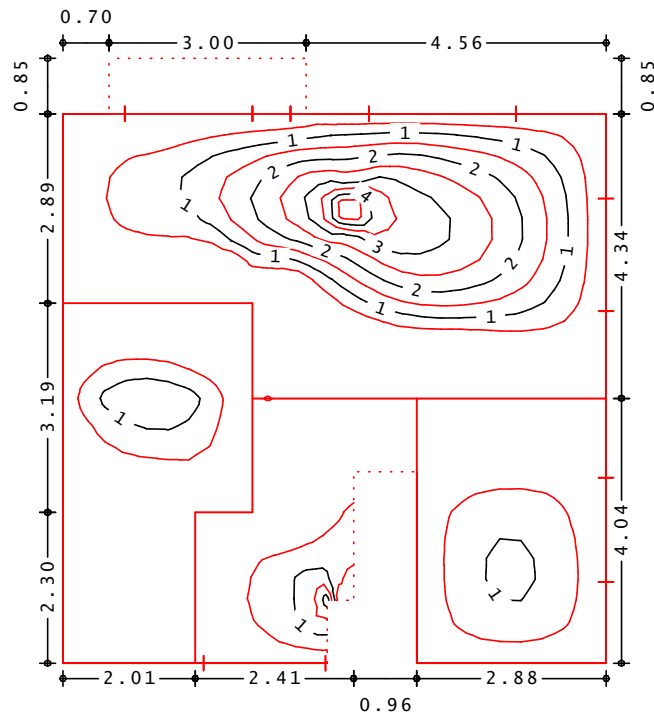
 Biegebewehrung Asux [cm²/m]

M 1:115



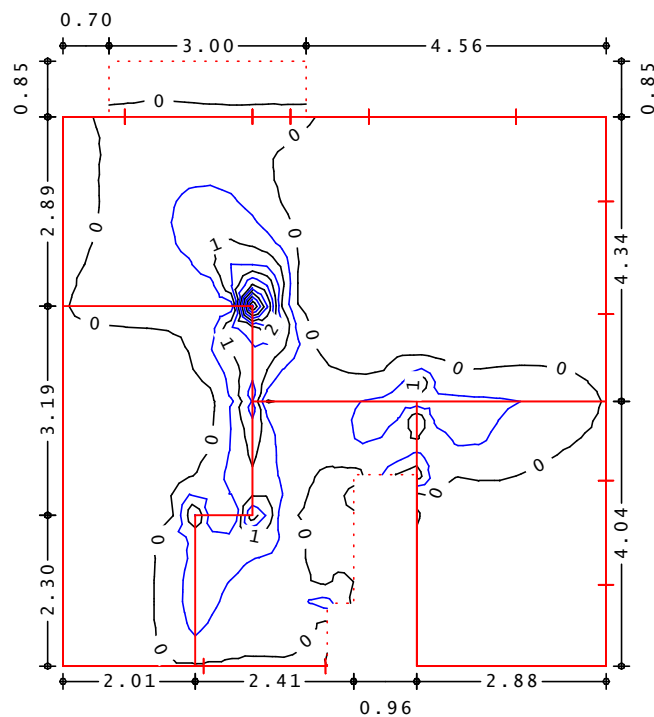
Min : 0.00, Max : 3.49

Biegebewehrung Asuy [cm²/m]
M 1:115



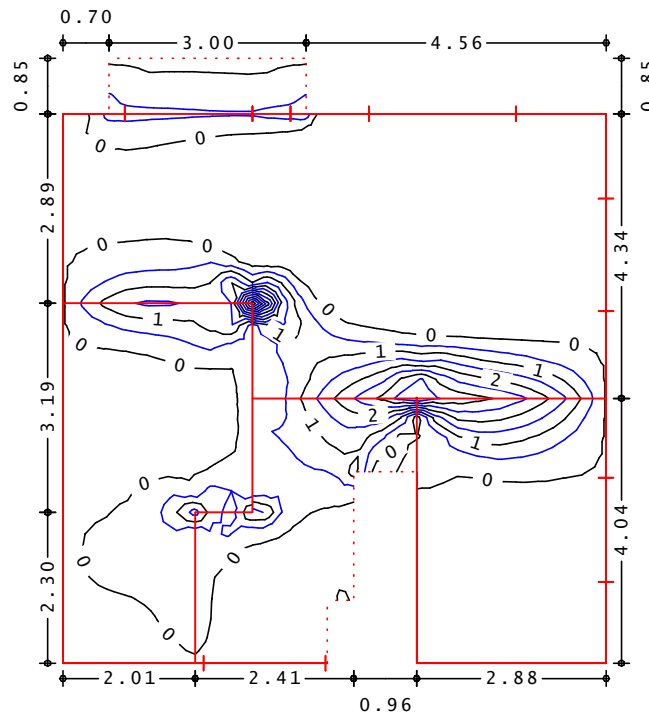
Min : 0.00, Max : 4.85

Biegebewehrung Asox [cm²/m]
M 1:115



Min : 0.0, Max : 6.75

Biegebewehrung Asoy [cm²/m]
M 1:115



Min : 0.0, Max : 6.43

Untere Bewehrung

Feld	Msd x [kNm/m]	d'x [cm]	Asx [cm ² /m]	Msd y [kNm/m]	d'y [cm]	Asy [cm ² /m]
1	6.36	2.5	0.85	1.76	3.0	0.24
2	10.49	3.0	1.45	10.60	2.5	1.42
3	1.35	3.0	0.18	16.84	2.5	2.28
4	15.04	2.5	2.03	5.42	3.0	0.75
5	2.65	3.0	0.36	15.00	2.5	2.03
6	3.65	2.5	0.49	0.16	3.0	0.02
7	24.74	3.0	3.49	34.89	2.5	4.85
8	15.04	2.5	2.03	7.85	3.0	1.08

Obere Bewehrung
für Ränder

Feld	Rand	Msd x [kNm/m]	d'x [cm]	Asx [cm ² /m]	Msd y [kNm/m]	d'y [cm]	Asy [cm ² /m]
1	rechts	-11.22	2.5	1.51	-12.39	3.0	1.72
	oben	-11.22	2.5	1.51	-12.39	3.0	1.72
2	unten	-14.77	2.5	2.00	-12.39	3.0	1.72
	rechts	-40.30	2.5	5.66	-36.86	3.0	5.31
	oben	-40.30	2.5	5.66	-36.86	3.0	5.31
3	unten	-1.24	2.5	0.16	-0.18	3.0	0.02
	oben	-17.43	2.5	2.36	-12.39	3.0	1.72
4	links	-11.22	2.5	1.51	-12.39	3.0	1.72
	unten	-14.77	2.5	2.00	-12.60	3.0	1.75
	rechts	-9.67	2.5	1.30	-28.28	3.0	4.02
	oben	-11.49	2.5	1.55	-28.28	3.0	4.02
	links	-14.77	2.5	2.00	-12.60	3.0	1.75
5	unten	-47.46	2.5	6.75	-36.86	3.0	5.31
	rechts	-47.46	2.5	6.75	-36.86	3.0	5.31
	oben	-1.13	2.5	0.15	-5.23	3.0	0.72
6	unten	-1.35	2.5	0.18	-5.83	3.0	0.80

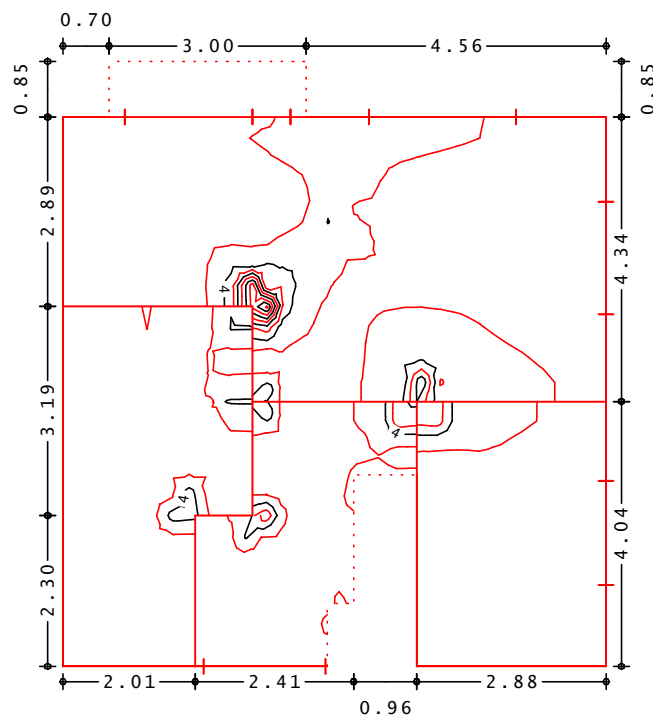
Feld	Rand	Msd x [kNm/m]	d'x [cm]	Asx [cm ² /m]	Msd y [kNm/m]	d'y [cm]	Asy [cm ² /m]
	rechts	-1.35	2.5	0.18	-5.83	3.0	0.80
	links	-1.13	2.5	0.15	-5.23	3.0	0.72
7	unten	-11.49	2.5	1.55	-28.28	3.0	4.02
	oben	-1.35	2.5	0.18	-5.83	3.0	0.80
	links	-40.30	2.5	5.66	-43.99	3.0	6.43
8	oben	-6.36	2.5	0.85	-28.28	3.0	4.02
	links	-9.67	2.5	1.30	-28.28	3.0	4.02

Schubbemessung
Reduzierte Querkraft,

Betonstahl S500
nicht gestaff. Bewehrung

Grundkombination
Querkräfte
M 1:115

vsd [kN/m]



Die Werte sind mit 0.1 multipliziert
Min : 1.01, Max : 184.02

Schubbewehrung
für Ränder

Feld	Rand	a [m]	s [m]	Vsd [kN/m]	VRd1 [kN/m]	VRd2 [kN/m]	Asw [cm ² /m]
1	unten	0.00	2.01	5.2	71.0	535.0	0.00
	rechts	0.00	2.30	45.4	74.1	535.0	0.00
	oben	0.00	2.01	48.2	72.1	535.0	0.00
	links	0.00	2.30	9.3	70.9	535.0	0.00
2	unten	0.00	2.88	48.2	72.1	535.0	0.00
	rechts	0.00	3.19	51.6	73.1	535.0	0.00
	oben	0.00	2.88	39.2	73.0	535.0	0.00
	links	0.00	3.19	17.1	70.9	535.0	0.00
3	unten	0.00	2.01	19.6	71.2	535.0	0.00
	rechts	0.96	1.34	15.7	71.9	535.0	0.00
	oben	0.00	1.08	73.7	73.7	535.0	0.00
		1.08	0.01	74.6	73.7	535.0	6.31
		1.09	1.32	73.6	73.7	535.0	0.00

Feld	Rand	a [m]	s [m]	Vsd [kN/m]	VRd1 [kN/m]	VRd2 [kN/m]	Asw [cm ² /m]
4	links	0.00	2.30	12.7	71.8	535.0	0.00
	unten	0.00	0.20	73.7	73.7	535.0	0.00
		0.20	0.01	74.6	73.7	535.0	6.31
		0.22	1.32	73.6	73.7	535.0	0.00
	rechts	0.62	0.85	73.6	73.6	535.0	0.00
	oben	1.47	0.27	82.8	76.5	535.0	7.01
5	links	0.00	2.23	75.9	76.0	535.0	0.00
	unten	0.00	0.27	82.8	76.5	535.0	7.01
		0.00	1.74	57.3	74.6	535.0	0.00
		0.00	2.64	75.1	75.3	535.0	0.00
	rechts	2.64	0.24	149.2	82.7	535.0	12.63
	oben	0.00	0.53	151.2	75.4	535.0	12.80
6	links	0.53	2.36	73.5	73.7	535.0	0.00
	unten	0.00	2.88	17.2	71.7	535.0	0.00
		0.00	2.89	7.1	71.0	535.0	0.00
	rechts	0.00	3.00	17.2	71.7	535.0	0.00
	oben	0.00	0.85	14.3	72.0	535.0	0.00
		0.00	3.00	4.0	71.2	535.0	0.00
7	links	0.00	0.85	16.3	71.9	535.0	0.00
	unten	0.00	2.48	76.4	76.5	535.0	0.00
		2.48	0.05	80.5	76.6	535.0	6.82
		2.53	2.85	76.4	76.5	535.0	0.00
	rechts	0.00	4.34	12.0	70.9	535.0	0.00
	oben	0.00	5.38	32.2	71.9	535.0	0.00
8	links	0.00	1.18	74.9	75.0	535.0	0.00
	unten	1.18	0.80	151.2	75.4	535.0	12.80
		1.98	2.36	73.5	73.7	535.0	0.00
	rechts	0.00	2.88	10.5	70.9	535.0	0.00
	oben	0.00	4.04	11.7	70.9	535.0	0.00
		0.00	0.03	77.0	76.5	535.0	6.52
	0.03	2.85	76.5	76.5	535.0	0.00	
	links	0.00	3.85	72.5	73.4	535.0	0.00
		3.85	0.19	77.0	76.5	535.0	6.52

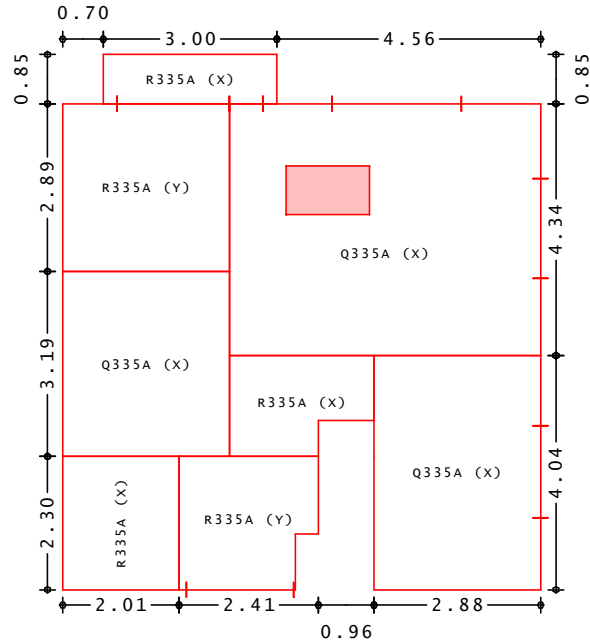
 Schubbewehrung
für Lasten


Einwirkung	Nr	Vsd [kN/m]	VRd1 [kN/m]	VRd2 [kN/m]	Asw [cm ² /m]
1	1	34.7	79.0	535.0	0.00
2	1	34.7	79.0	535.0	0.00
1	2	51.6	73.1	535.0	0.00
2	2	51.6	73.1	535.0	0.00

Bewehrungswahl

Bewehrungswahl erfolgt mit Berücksichtigung
der Mindestbewehrung
wahl der unteren Bewehrung

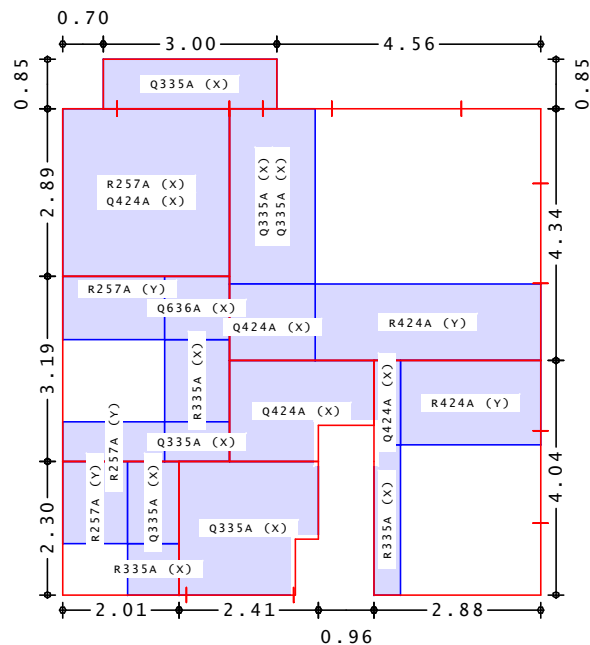
M 1:130



 Bereiche der Zulagebewehrung

wahl der oberen Bewehrung

M 1:130



 Allgemeine Bewehrung

Bewehrungsabstände

Feld	für allgemeine Bewehrung				für zulagebewehrung			
	du'x [cm]	du'y [cm]	do'x [cm]	do'y [cm]	du'x [cm]	du'y [cm]	do'x [cm]	ho'y [cm]
1	2.5	3.0	2.5	3.0	4.0	4.5	4.5	4.0
2	3.0	2.5	2.5	3.0	4.5	4.0	4.5	4.0
3	3.0	2.5	2.5	3.0	4.5	4.0	4.5	4.0
4	2.5	3.0	2.5	3.0	4.0	4.5	4.5	4.0
5	3.0	2.5	2.5	3.0	4.5	4.0	4.5	4.0
6	2.5	3.0	2.5	3.0	4.0	4.5	4.5	4.0
7	3.0	2.5	2.5	3.0	4.5	4.0	4.5	4.0
8	2.5	3.0	2.5	3.0	4.0	4.5	4.5	4.0

Allgemeine Bewehrung (unten)

F	Asx [cm ² /m]	Asy [cm ² /m]	vorh Asx [cm ² /m]	vorh Asy [cm ² /m]	gewählt
1	2.63 *	0.53 *	3.35	1.13	R335A (X)
2	2.55 *	2.63 *	3.35	3.35	Q335A (X)
3	0.53 *	2.63 *	1.13	3.35	R335A (Y)
4	2.63 *	0.75	3.35	1.13	R335A (X)
5	0.53 *	2.63 *	1.13	3.35	R335A (Y)
6	2.63 *	0.53 *	3.35	1.13	R335A (X)
7	2.55 *	3.35	3.35	3.35	Q335A (X)
8	2.63 *	2.55 *	3.35	3.35	Q335A (X)

"*" die Mindestbewehrung

Allgemeine Bewehrung (oben)

F	Typ	b [m]	Asx [cm ² /m]	Asy [cm ² /m]	gewählt
1	rechts	0.9	2.63 *	0.19	R335A (X)
	oben	1.4	0.00	2.55 *	R257A (Y)
	Ecke (Ob Re)		2.63 *	2.55 *	Q335A (X)
2	unten	0.7	0.41	2.55 *	R257A (Y)
	rechts	1.1	2.63 *	0.43	R335A (X)
	oben	1.1	0.34	2.55 *	R257A (Y)
Ecke (Un Re)			2.63 *	2.55 *	Q335A (X)
	Ecke (Ob Re)		5.66	5.31	Q636A (X)
3	alle		2.63 *	2.55 *	Q335A (X)
4	alle		2.63 *	4.02	Q424A (X)
5	alle		6.75	5.31	R257A (X)
					Q424A (X)
6	alle		2.63 *	2.55 *	Q335A (X)
7	unten	1.3	1.34	4.02	R424A (Y)
	links	1.5	5.66	6.43	Q335A (X)
					Q335A (X)
8	Ecke (Un Li)		4.11	4.04	Q424A (X)
	oben	1.5	0.84	3.43	R424A (Y)
	links	0.5	2.63 *	0.02	R335A (X)
Ecke (Ob Li)		2.63 *	4.02	Q424A (X)	

"*" die Mindestbewehrung

Betonstahlsorte der zulagen

S500

Zulagebewehrung (unten)

F	b _x [m]	b _y [m]	a _x [m]	a _y [m]	Asx [cm ² /m]	Asy [cm ² /m]	gewählt
7	1.4	0.8	1.0	2.4	0.16	1.66	8/30.0 (X)
							8/30.0 (Y)