Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-117 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

5.3 Erdgeschoss

Pos. A-De-EG-01

Stahlbetondecke über EG- Haus A

System

Bemessung im RFEM mit Abbildung der Einachsigkeit der Decke über Bewehrungsanordnung. Die stärkere Hauptbewehrung wird in der Hauptspannrichtung angeordnet, welche sich an der Gebäudeecke ändert:



Im Unterschied zur Decke über OG ist die Bewehrung höher auszuführen, um die Grenzen der Deckenverformung einzuhalten.

Material, Expositionsklasse, Brandschutz

Beton:

C30/37 (teilweise Fertigteil System)

> 10 cm

oben: XC1, WO

unten: XC1, WO

Betonstahl:

B500

Brandschutz:

F90

Höhe h:

22 cm

| REI 90

Betondeckung:

oben: 2,0 cm

unten: 2,0 cm

Verformung

Als Verformungsgrenze sind 20mm der Weitspannenden Decken einzuhalten.

Anmerkungen

Über den Querwänden im EG ist Zulagebewehrung zur Grundbewehrung vorzusehen.



Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-118 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

ICL Ingenieur Consult GmbH

ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 1/ Blatt: MODELL

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

■ MODELL-BASISANGABEN

147.5	Allgemein	Modeliname	: Decke ü EG-22 cm
		Modelityp	: 3D
	1	Positive Richtung der globalen Z-Achse	: Nach unten
		Klassifizierung der Lastfälle und	: Nach Norm: EN 1990
		Kombinationen	Nationaler Anhang: DIN - Deutschland
	1	⊠Kombinationen automatisch erzeugen	: ⊠Lastkombinationen
	Optionen	☐ RF-Formfindung - Ermittlung von initialen Gleic	hgewichtsformen für Membran- und Seilkonstruktionen
		☐ RF-ZUSCHNITT	
		☐ Rohrleitungsanalyse	
		☐ CQC-Regel anwenden	
		☐ CAD/BIM-Modell ermöglichen	
		Erdbeschleunigung	
	1	9	: 10.00 m/s ²

FE-NETZ-FINSTELLINGEN

inco:	Allgemein	Angestrebte Länge der Finiten Elemente	I FE		0.200 m
		Maximaler Abstand zwischen Knoten und Linie um in die Linie zu integrieren	ε	:	0.001 m
	8	Maximale Anzahl der FE-Netz-Knoten (in Tausenden)			500
	Stäbe	Anzahl Teilungen von Stäben mit Seil, Bettung, Voute oder plastischer Charakteristik			10
		Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw. Durchschlagproblem intern teilen			
		Teilung der Stäbe durch den Knoten, der auf den Stäber	n liegt		
dicite.	Flächen	Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen	Δο		1.800
	Flächen	Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen Maximale Neigung von zwei Finiten Elementen aus der Ebene	Δ _D α	:	1.800 0.50 °

1 1 KNOTEN



Knoten		Bezugs-	Koordinaten-		Knotenkoordinaten		
Nr.	Knotentyp	Knoten	System	X [m]	, Y [m]	Z [m]	Kommentar
3	Standard		Kartesisch	12.62	3 -10.250	0.000	
4	Standard	- 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1	Kartesisch	11.19	7 -7.510	0.000	
9	Standard		Kartesisch	0.00	0 -12.150	0.000	
10	Standard	1000	Kartesisch	0.37	9 -11,609	0.000	
12	Standard	-	Kartesisch	1.52	8 -9.969	0.000	
13	Standard		Kartesisch	1.91	1 -9.421	0.000	
18	Standard	-	Kartesisch	5.33 7.25	4 -15.885	0.000	
21	Standard	\$17 (10 Langering	Kartesisch	7.25	0 -13.150	0.000	
23	Standard	-	Kartesisch	7.57	4 -17.454	0.000	
23 24	Standard		Kartesisch	7.81	0 -1.000	0.000	
25	Standard		Kartesisch	9.14	0 -1.000	0.000	
26	Standard	\$100 miles	Kartesisch	9.61		0.000	
27	Standard	And the same of the same of	Kartesisch	10.90		0.000	
28	Standard	11.000	Kartesisch	11.14		0.000	
30	Standard	-	Kartesisch	12.13		0.000	
31	Standard	STATE OF THE PERSON NAMED IN	Kartesisch	12.13		0.000	
32	Standard		Kartesisch	12.13	0 -6.260	0.000	
33	Standard	the confidence of	Kartesisch	12.13	0 -7.510	0.000	
34	Standard	Aller Contract	Kartesisch	12.50		0.000	
36	Standard	TOTAL DESIGN	Kartesisch	12.91		0.000	
43	Standard		Kartesisch	16.00	1 -1.000	0.000	
44	Standard		Kartesisch	16.01	0 -10.250	0.000	
45	Standard		Kartesisch	16.01	0 -16.760	0.000	
46	Standard	Control Control	Kartesisch	16.38		0.000	
47	Standard		Kartesisch	16.50	1 -1.000	0.000	
48	Standard	Communications	Kartesisch	17.38	2 -16.760	0.000	
49	Standard		Kartesisch	18.63	3 -16.760	0.000	
50	Standard	Barrier Commence	Kartesisch	19.63	3 -16.760	0.000	
51	Standard	Service Service	Kartesisch	20.00	0 -1.000	0.000	
51				20.37	0 -1.000	0.000	
52	Standard	56 N. S. S. S. S.	Kartesisch	20.37	-1.000	0.000	
53	Standard		Kartesisch	20.37	0 -7.510		
54	Standard	T	Kartesisch	20.39	0 -10.250	0.000	
55	Standard		Kartesisch	20.39	0 -16.760	0.000	
56	Standard		Kartesisch	21.37	0 -1.000	0.000	
61	Standard		Kartesisch	24.87			
62	Standard	•	Kartesisch	25.86	0 -1.000	0.000	
63	Standard	AND THE RESERVE	Kartesisch	25.86		0.000	
64	Standard		Kartesisch	26.23 29.73	0 -1.000	0.000	
68	Standard	STORY OF THE REAL PROPERTY.	Kartesisch	29.73	1 -1.000	0.000	
69	Standard	100 TO \$20 F78	Kartesisch	30.23			
71	Standard		Kartesisch	30.86 30.86	0 -10.250 0 -16.760	0.000	
72 73	Standard	37 777	Kartesisch	30.86	0 -16.760	0.000	
74	Standard	e communication	Kartesisch	33.48		0.000	
75	Standard		Kartesisch	33.46		0.000	
75	Standard		Kartesisch			0.000	
76	Standard		Kartesisch	34.10			
77	Standard		Kartesisch	34.10		0.000	
78	Standard		Kartesisch	34.10	0 -10.250	0.000	

Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau

Seite 5-119 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01



ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 2/2
Blatt: MODELL

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

■ 1.1 KNOTEN

Knoten		Bezugs-	Koordinaten-	Kn	otenkoordinaten		
Nr.	Knotentyp	Knoten	System	X [m] ,	Y [m] ,	Z [m]	Kommentar
79	Standard	-	Kartesisch	34.100	-16.760	0.000	
81	Standard		Kartesisch	5.512	-11.936	0.000	
82	Standard		Kartesisch	2.106	-13.625	0.000	
85	Standard		Kartesisch	4.795	-12,960	0.000	
86	Standard		Kartesisch	3.300	-11.916	0.000	
87	Standard		Kartesisch	30.860	-12.390	0.000	
88	Standard	-	Kartesisch	34.100	-12.390	0.000	
89	Standard	-	Kartesisch	32.110	-12.390	0.000	
90	Standard	-	Kartesisch	2.822	-12.600	0.000	
91	Standard		Kartesisch	4.252	-6.079	0.000	
92	Standard		Kartesisch	9.586	-9.810	0.000	
93	Standard		Kartesisch	5.609	-4.142	0.000	
94	Standard		Kartesisch	10.933	-7.886	0.000	
95	Standard		Kartesisch	14.942	-18.286	0.000	
96	Standard	-	Kartesisch	9.610	-14.549	0.000	
97	Standard		Kartesisch	25.815	-16.760	0.000	
98	Standard	-	Kartesisch	25.815	-10.250	0.000	

■ 1.2 LINIEN

nie Ir.	Linientyp	Knoten Nr.	Linienlänge		Kommontes
			L [m]	W	Kommentar
1	Polylinie	82,90	1.250	XY	
4	Polylinie	87,89	1.250	X XY Y	
3	Polylinie	81,85	1.250	XY	
2 3 4 5 6 7 8	Polylinie	88,78	2.140	Y	
5	Polylinie	85,86 44,54 31,32 26,27	1.823	XY	
6	Polylinie	44.54	4.380	XY XY XY XY XY XY XY	
7	Polylinie	21 22	4.000	0	
0	Polylinie	26 27	2.249	w	
0	Polylinie	36,95	2.249	AT .	
9	Polylinie	30,95	3.545	XY	
0	Polylinie	55,97	5.425	X	
1	Polylinie	9,10	0.660	XY	
2	Polylinie	13,91	4.080	XY	
3	Polylinie	10,12	2.003	XY	
4	Polylinie	91,92	6.509	XY	
5	Polylinie	12,13	0.668	XY	
6	Polylinia	92.26	0.055	XY	
7	Polylinie Polylinie Polylinie Polylinie	92,26 93,94	0.000	201	
,	Polylinie	93,94	6.508	XY XY	
8	Polylinie	9,82	2.571	XY	
9	Polylinie	94,4	0.460	XY	
0	Polylinie	13,81	4.391	XY	
0 1 2 3 4	Polylinie	95.96	6.511	XY	
2	Polylinie	96 23	3.548	XY	
3	Polylinie	18 21	3.339	YV	
4	Polylinie	96,23 18,21 18,23	2.735	XY XY XY XY XY XX XX XX XX XX	
5	Polylinie Polylinie Polylinie	97,98 98,71 21,92 24,25	2./35	S.	
0	Polylinie	97,98	6.510	Y	
6	Polylinie	98,71	5,045	X	
7	Polylinie	21,92	4.076	XY	
8	Polylinie	24,25	1.330	X	
9	Polylinie	3,96	5.249	XY	
0	Polylinie	25,28	2.000	X	
1	Polylinie	23,36	6.514	XY	
2	Polylinie	27,94	0.045	\$\frac{1}{2}	
3	Polylinie	28,30	0.990	V.	
4	Dobdinio	20,30	0.990	Ŷ.	
4 5 6	Polylinie	33,4	0.933	X	
9	Polylinie	30,31	1.260	Y	
3	Polylinie	32,33	1.250	Y	
7	Polylinie	30,34	0.370	X	
1	Polylinie	34,43	3.501	X	
7	Polylinie	44,45	6.510	V	
В	Polylinie	45,46	0.372	·	
9	Polylinie	42.47	0.572	0	
0		43,47 53,33	0.500	.	
	Polylinie	53,33	8.240	X	
1	Polylinie	46,48	1.000	X	
2	Polylinie	46,48 48,49	1.251	X	
3	Polylinie	47,51 49,50	3.499	X	
4	Polylinie	49 50	1.000	X	
5	Polylinie	50,55	0.757	x	
,	Polylinie	51,52	0.757	Ŷ	
,	Polylinie	52,53	0.370 6.510	\$	
	Dalviinie	52,55	6.510	T	
3	Polylinie	54,55	6.510	Y	
9	Polylinie	52,56	1.000	X	
2	Polylinie	63,53	5.490	X	
3	Polylinie	56,61	3.500	X	
3	Polylinie	61,62	0.990	X	
3	Polylinie	54,98	5.425	×	
,	Polylinie	62,63	6.510	\$	
1	Debiliale	62,64	0.510		
)	Polylinie	02,04	0.370	^	
	Polylinie Polylinie Polylinie Polylinie Polylinie Polylinie	64,68	3.501	X	
)	Polylinie	66,69 77,63 71,87 72,73 69,75 71,78	0.500	X	
5	Polylinie	77,63	8.240	X	
1	Polylinie	71,87	2.140	Y	
)	Polylinie	72.73	0.620	X	
	Polylinie	69.75	3.499	X	
	Polylinie	71.78	3.240	Ŷ	
2	Polylinie	72.74	2.000	0	
	Polylinie	74.70	2,000	2	
3	Polylinie	74,79 75,76	0.620	X	
	Polylinie	75,76	0.370	X	
5	Polylinie	76.77	6.510	Y	
;	Polylinie	78,77	2.740	Y	
	Polylinie	79,88	4.370	Y	



Schulstraße 4d

01906 Burkau

Seite 5-120 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: Blatt:

MODELL

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

■ 1.2 LINIEN

Ort:

Linie Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	Linienlänge L [m]		Kommentar
127	Polylinie	24,4	7.338	XY	
133	Polylinie	3,45	7.338	XY	
134	Polylinie	3,44	3.387	X	
135	Polylinie	4,3	3.089	XY	
137	Polylinie	81,21	2.120	XY	
138	Polylinie	82,18	3.940	XY	
139	Polylinie	87,72	4.370	Y	
140	Polylinie	89,88	1.990	X	
141	Polylinie	90,86	0.835	XY	
142	Polylinie	91,93	2.365	XY	
143	Polylinie	93,24	3.836	XY	
144	Polylinie	95,45	1.862	XY	
145	Polylinie	97,72	5.045	X	

■ 1.3 MATERIALIEN

Mat.	Modul	Modul	Querdehnzahl	Spez. Gewicht	Wärmedehnz.	TeilsichBeiwert	Material-				
Nr.	E [kN/cm ²]	G [kN/cm ²]	v [-]	γ [kN/m³]	α[1/°C]	ум [-]	Modell				
4	Mauerwerk (Kalksandstein, Gruppe 1, Dünnbettmörtel, M10 - M20, 0.5 - 3 mm) EN 1996-1-1										
	248.00	99.20	0.250	13.73	9.00E-06	1.00	Isotrop linear elastisch				
	Benutzerdefiniertes Material										
7	Beton C30/37 EN 1992-1-1:2004/A1:2014										
	3300.00	1375.00	0.200	25.00	1.00E-05	1.00	Isotrop linear elastisch				

■ 1.4 FLÄCHEN

Fläche	Fläc	hentyp		Mat.	Dicke		Fläche	Gewicht
Nr.	Geometrie	Steifigkeit	Begrenzungslinien Nr.	Nr.	Тур	, d [mm]	A [m ²]	G [kg]
1	Eben	Standard	127,135,133,48,51,52, 54,55,10,145,139,2, 140,4,86-84,80,75,72, 70,66,63,59,56,53,49, 41,37,33,30,28	7	Konstant	220.0	335.556	184556.00
2	Eben	Standard	31,24,138,1,141,5,3, 20,12,142,143,127, 135,133,144,9	7	Konstant	220.0	139.022	76462.30

■ 1.4.2 FLÄCHEN - INTEGRIERTE OBJEKTE

Fläche		Integrierte Objekte Nr.		
Nr.	Knoten	Linien	, Öffnungen	Kommentar
1		6,7,25,26,34-36,47,50,57,58,62,68,69, 76,78,81,134		
2		8,14,16,17,19,21-23,27,29,32,137		

■ 1.8 LINIENLAGER

Lager		Bezugs-	Drehung	Wand		innung				
Nr.	Linien Nr.	system	β[°]	in Z	ux	UY	uz	φх	φΥ	φz
1	4,6-10,12,16,19,20,22, 23,26-37,41,47-59,62, 63,66,68-70,72,75,76, 78,80,81,84,85,134, 137-139,142-145	Lokal		⊠	Feder		Feder			

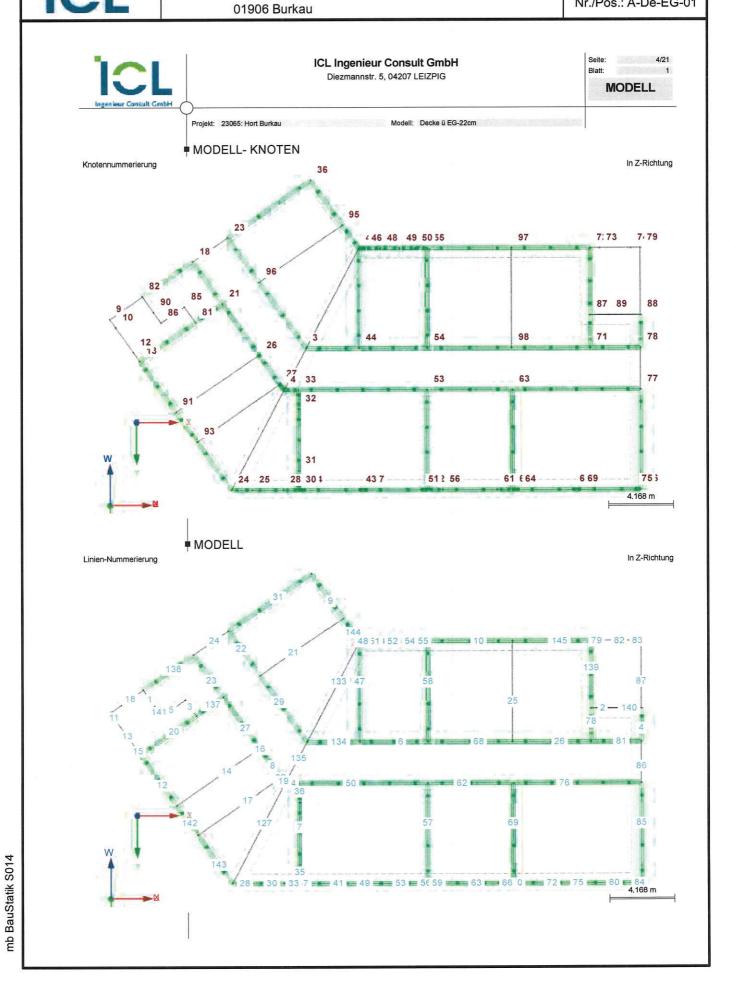
Lager	Breiten	Höhe		Lagerun	gsart am	Schub-	
Nr.	t [mm]	H [m] Material		Kopfpunkt	Fußpunkt	Steifigkeit	Kommentar
1	240.0	3.410	4 - Mauerwerk (Kalksandstein, Gruppe 1, Dünnbettmörtel, M10 - M20, 0.5 - 3 mm)	Gelenkig	Gelenkig	Ø	

■ 1.8.2 LINIENLAGER - FEDERN

Lager		N	/egfeder [kN/n	Drehfeder [kNm/rad/m]			
Nr.	Linien Nr.	C _{u,X} ,	Cu,Y	, C _{u,Z}	C _{φ,X'}	C _{φ,Y'}	C _{φ,Z'}
1	4,6-10,12,16,19,20,22, 23,26-37,41,47-59,62, 63,66,68-70,72,75,76, 78,80,81,84,85,134, 137-139,142-145	69818.200	18	174545.000	5.	-	



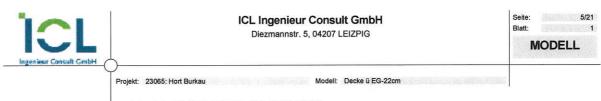
Ort: Schulstraße 4d Seite 5-121 von 409





Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-122 von 409

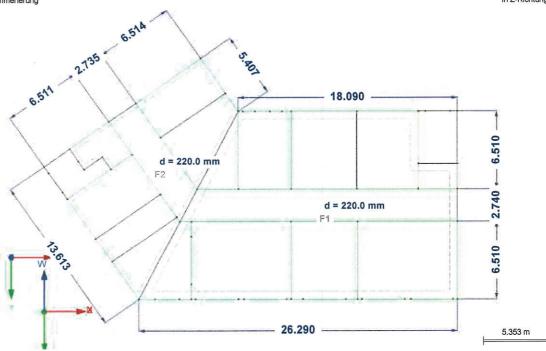
Nr./Pos.: A-De-EG-01



MODELL- FLÄCHE MIT MASSKETTE

Flächen-Nummerierung

In Z-Richtung



2.1 LASTFÄLLE

Last-	LF-Bezeichnung	EN 1990 DIN	Eig	engewicht - Fa	ktor in Richtui	ng
fall		Einwirkungskategorie	Aktiv	Χ ,	Υ ,	Z
LF1	Eigengewicht/Fußboden	Ständig		0.000	0.000	1.000
LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur	Nutzlasten - Kategorie A: Wohn/Aufenthaltsräume				
LF6	Nutzlast Hort 1	Nutzlasten - Kategorie A: Wohn/Aufenthaltsräume				
LF7	Nutzlast Hort 2	Nutzlasten - Kategorie A: Wohn/Aufenthaltsräume				

■ 2.5 LASTKOMBINATIONEN

Last-	388	Lastkombination				
kombin.	BS	Bezeichnung	Nr.	Faktor	1	Lastfall
LK1	GZT	1.35*LF1	1	1.35	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LK2	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF5	1	1.35	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
LK3	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF5 + 1.5*LF6	1	1.35	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	1.50	LF6	Nutzlast Hort 1
LK4	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF6	1	1.35		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50		Nutziast Hort 1
LK5	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF5 + 1.5*LF6 + 1.5*LF7	1	1.35	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50		Nutzlast Fluchtweg Flur
	1		3	1.50		Nutzlast Hort 1
			4	1.50		Nutzlast Hort 2
LK6	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF5 + 1.5*LF7	1	1.35		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50		Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	1.50		Nutzlast Hort 2
LK7	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF6 + 1.5*LF7	1	1.35		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50		Nutzlast Hort 1
			3	1.50		Nutzlast Hort 2
LK8	GZT	1.35*LF1 + 1.5*LF7	1	1.35		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.50		Nutziast Hort 2
LK9	G Ch	LF1	1	1.00		Eigengewicht/Fußboden
LK10	G Ch	LF1 + LF5	1	1.00		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.00		Nutzlast Fluchtweg Flur
LK11	G Ch	LF1 + LF5 + LF6	1	1.00		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.00		Nutzlast Fluchtweg Flur
		**************************************	3	1.00		Nutzlast Hort 1
LK12	G Ch	LF1 + LF6	1	1.00		Eigengewicht/Fußboden
			2	1.00		Nutzlast Hort 1
LK13	G Ch	LF1 + LF5 + LF6 + LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden



Ort: Schulstraße 4d

01906 Burkau

Seite 5-123 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: Blatt: LASTEN

Projekt: 23065: Hort Burkau Modell: Decke ü EG-22cm

251ASTKOMBINATIONEN

Last-		Lastkombination				
kombin.	BS	Bezeichnung	Nr.	Faktor	,	Lastfall
med was			2	1.00	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	1.00	LF6	Nutzlast Hort 1
			4	1.00	LF7	Nutzlast Hort 2
LK14	GCh	LF1 + LF5 + LF7	100	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LICIT	COII	G 1 . G 3 . G 7	2	1.00	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
	1000100		2 3	1.00	LF7	Nutzlast Hort 2
LK15	G Ch	LF1 + LF6 + LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LKIS	GCII	LT1+LT0+LT7	2	1.00	LF6	Nutzlast Hort 1
			3	1.00	LF7	Nutzlast Hort 2
LK16	G Ch	LF1 + LF7	1	1,00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LK16	GCn	LF1+LF/	2	1.00	LF7	Nutzlast Hort 2
	10000		1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LK17	G Hä	LF1				
LK18	G Hä	LF1 + 0.5*LF5	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
LK19	G Hä	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF6	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
		***************************************	2	0.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
	CO BOOKS		3	0.50	LF6	Nutzlast Hort 1
LK20	G Hä	LF1 + 0.5*LF6	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.50	LF6	Nutzlast Hort 1
LK21	G Hä	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF6 + 0.5*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	0.50	LF6	Nutzlast Hort 1
			4	0.50	LF7	Nutzlast Hort 2
LK22	GHä	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.50	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	0.50	LF7	Nutzlast Hort 2
LK23	G Hä	LF1 + 0.5*LF6 + 0.5*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.50	LF6	Nutzlast Hort 1
			3	0.50	LF7	Nutzlast Hort 2
LK24	GHä	LF1 + 0.5*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
21.24	Olla		2	0.50	LF7	Nutzlast Hort 2
LK25	G Qs	LF1	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LK26	GQs	LF1 + 0.3*LF5		1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LNZO	3 us	LI 1 T 0.5 LF 5	2	0.30	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
LK27	G Qs	LF1 + 0.3*LF5 + 0.3*LF6	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LNZI	G US	LF 1 + 0.0 LF 0 + 0.0 LF 0	2	0.30	LF5	Nutzlast Fluchtweg Flur
			3	0.30	LF6	Nutziast Hort 1
LK28	GQs	LF1 + 0.3*LF6	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LINZO	Gus	LT 1 7 0.3 LT 0	2	0.30	LF6	Nutziast Hort 1
LK29	G Qs	LF1 + 0.3*LF5 + 0.3*LF6 + 0.3*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
LNZ9	GUS	LF 1 + 0.3 LF 3 + 0.3 LF 6 + 0.3 LF 7	2	0.30	LF5	Nutziast Fluchtweg Flur
			3	0.30	LF6	Nutziast Fluctiweg Flui
			3	0.30	LF7	Nutziast Hort 2
		154 . 0.00 55 . 0.00 57	1 1		LF1	Eigengewicht/Fußboden
LK30	G Qs	LF1 + 0.3*LF5 + 0.3*LF7		1.00		Nutzlast Fluchtweg Flur
			2	0.30	LF5	
			3	0.30	LF7	Nutzlast Hort 2
LK31	G Qs	LF1 + 0.3*LF6 + 0.3*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
			2	0.30	LF6	Nutzlast Hort 1
			3	0.30	LF7	Nutzlast Hort 2
LK32	G Qs	LF1 + 0.3*LF7	1	1.00	LF1	Eigengewicht/Fußboden
	100000000000000000000000000000000000000		2	0.30	LF7	Nutzlast Hort 2

■ 2.7 ERGEBNISKOMBINATIONEN

Ergebn	CONTRACTOR OF THE STREET			
kombin.	Bezeichnung		Belastung	
EK1	GZT (STR/GEO) - Ständig / vorübergehend - GI. 6.10	LK1/s oder bis LK8		
EK2	GZG - Charakteristisch	LK9/s oder bis LK16		
EK3	GZG - Häufig	LK17/s oder bis LK24		
EK4	GZG - Quasi-ständig	LK25/s oder bis LK32		

LF1 Eigengewicht/Fußboden

3.3 L	INIENLAS	TEN			L	F1: Eiger	ngewicht/F	ußbode
Nr.	Beziehen auf	An Linien Nr.	Last- Art	Last- verteilung	Last- Richtung	Symbol ,	astparamete Wert	er , Einheit
1	Linien	2	Kraft	Konstant	ZL	р	15.350	kN/m
2	Linien	1	Kraft	Konstant	ZL	P	6.540	kN/m
3	Linien	14,17,21,25	Kraft	Konstant	ZL	P	4.225	kN/m
	10kN/m3 *0 125	m * 3 38 m						

3.4 FLÄC	CHENLASTEN			L	.F1: Eigen	gewicht/F	ußboder
		Last-	Last-	Last-	L	astparamete	er
Nr.	An Flächen Nr.	Art	verteilung	Richtung	Symbol ,	Wert	Einheit
1 1,2		Kraft	Konstant	ZL	р	2.90	kN/m²



Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-124 von 409

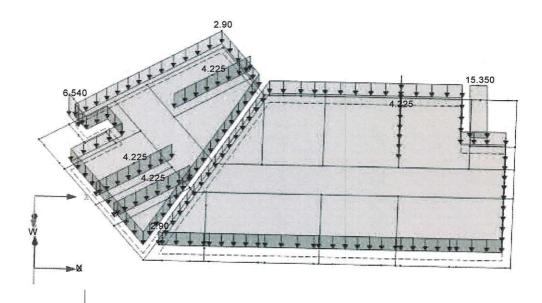
Nr./Pos.: A-De-EG-01



LF1 : Eigengewicht/Fußboden Belastung [kN/m], [kN/m^2]

Ort:

Isometrie



LF5 Nutzlast Fluchtweg Flur ■ 3.3 LINIENLASTEN

| Beziehen | I
| Nr. | auf | An Linien Nr. |

Linien Linien Linien

0 1	I EIN		LF5: NUTZ	iast Flucr	itweg Fiu		
1		Last-	Last-	Last-	L	astparamete	er
	An Linien Nr.	Art	verteilung	Richtung	Symbol ,	Wert	Einheit
	1	Kraft	Konstant	ZL	р	3.750	kN/m
	3,5,140,141	Kraft	Konstant	ZL	p	1.500	kN/m
	2	Kraft	Konstant	71	n	8 620	kN/m

LF5: Nutzlast Fluchtweg Flur Lastposition Last-Last-Lastparameter verteilung Richtung Einheit Y [m]
-13.625
-11.916
-12.960
-11.936
-13.150
-7.510
-7.510
-12.390
-10.250
-10.250
-17.454 X [m] 2.106 3.300 4.795 5.512 7.250 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 5.00 kN/m² 5.00 5.00 5.00 5.00 7.250 11.200 34.100 34.100 30.860 30.860 12.620 7.574 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 5.00 5.00 5.00 5.00 5.00 5.00 5.00



Ort: Schulstraße 4d

01906 Burkau

Seite 5-125 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01



ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 8/21
Blatt: 1

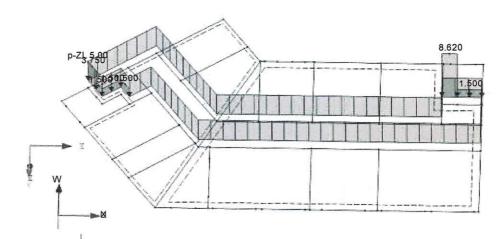
LASTEN

Projekt: 23065; Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

LF5: NUTZLAST FLUCHTWEG FLUR

LF5 : Nutzlast Fluchtweg Flur Belastung [kN/m], [kN/m^2] Isometrie

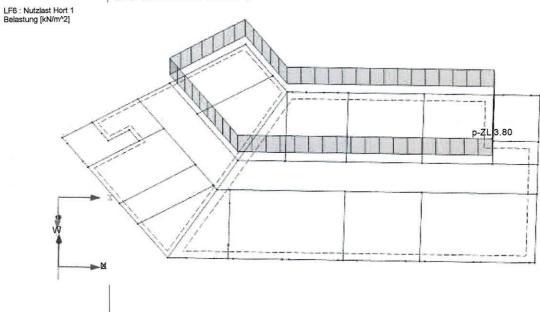


LF6 Nutzlast Hort 1

N Kee			Last-	Last-	La	stparamete		L	astposition	
Nr.	An Flächen Nr.	Projekt.	verteilung	Richtung	Symbol ,	Wert	Einheit	X [m] ,	Y [m]	Z [m]
1		XY	Konstant	ZL	D	3.80	kN/m ²	30.860	-10.250	0.000
	mountenancements.c			200	p	3.80	kN/m²	30.860	-16.760	0.000
	EREBOGLEON ES OCONTO HOOKE	0.0000000000000000000000000000000000000			p	3.80	kN/m²	16.010	-16.760	0.000
		CONTRACTOR OF THE CONTRACTOR O		9 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	p	3.80	kN/m ²	12.910	-21.190	0.000
	PORRIEDOS, LORGIA, FRANCE	Contraction of the last of the			p	3.80	kN/m ²	7.574	-17.454	0.000
	CONTRACTOR OF THE PARTY OF THE				D	3.80	kN/m²	12.620	-10.250	0.000

LF6: NUTZLAST HORT 1

Isometrie





Schulstraße 4d

Nr./Pos.: A-De-EG-01 01906 Burkau

ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: Blatt: LASTEN

Seite 5-126 von 409

Projekt: 23065: Hort Burkau

Ort:

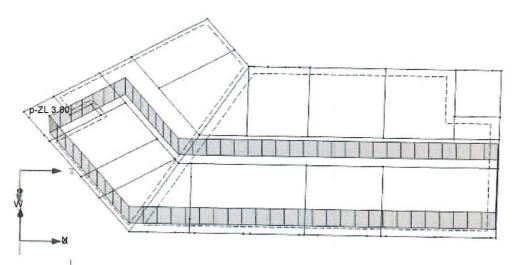
Modell: Decke ü EG-22cm

LF7 Nutzlast Hort 2

			Last- Last- Lastparameter La				Last- Lastparameter		astposition	
Nr.	An Flächen Nr.	Projekt.	verteilung	Richtung	Symbol ,	Wert	Einheit	X [m]	Y [m]	Z [m]
2		XY	Konstant	ZL	р	3.80	kN/m ²	1.911	-9.421	0.000
		L acceptant		and the same of	p	3.80	kN/m ²	7.250	-13.150	0.000
	TECS.				р	3.80	kN/m ²	11.200	-7.510	0.000
	THE STATE OF THE S	11/10/2009		Control of	р	3.80	kN/m²	34.100	-7.510	0.000
	CONSCRIPCIAL SHOULD BE SEEN				р	3.80	kN/m ²	34.100	-1.000	0.000
		10000			D	3.80	kN/m ²	7.810	-1.000	0.000

LF7: NUTZLAST HORT 2

LF7 : Nutzlast Hort 2 Belastung [kN/m^2]



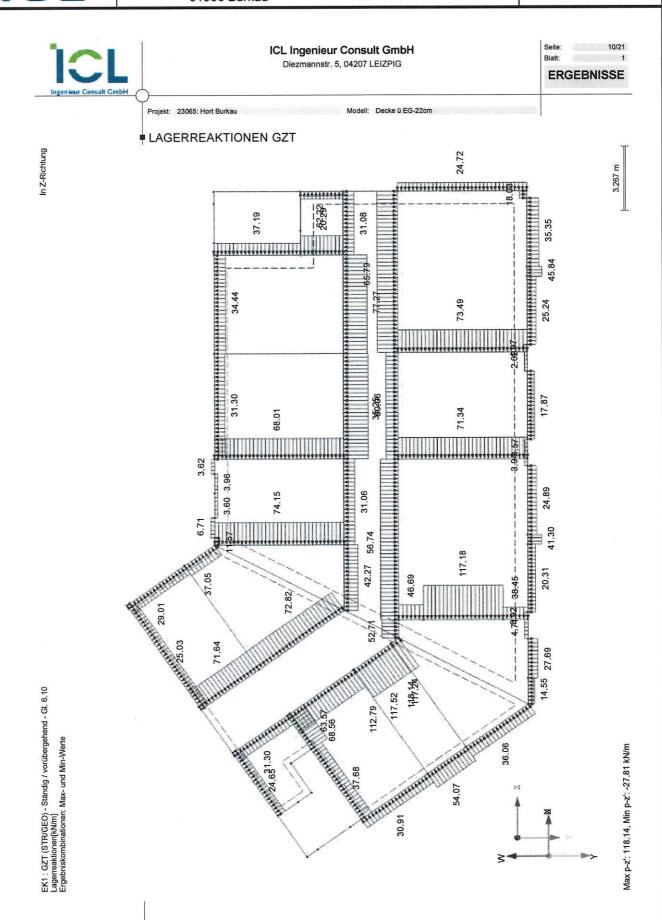


Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Schulstraße 4d 01906 Burkau

Ort:

Seite 5-127 von 409



ici

Genehmigungsstatik

Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau

Seite 5-128 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

ICL Ingenieur Consult Grabh

ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 11/21 Blatt: 1

RF-BETON Flächen

RF-BETON Flächen FA1 Stahlbeton-Bemessung Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

i 1	1	RA	S	ISA	N	G	AR	FI	V

Bemessung nach Norm:	DIN EN 19	992-1-1/NA/A1:2015-12
TRAGFÄHIGKEIT		TOTAL CONTROL OF THE
Zu bemessende Ergebniskombination:	EK1	GZT (STR/GEO) - Ständig / vorübergehend - Gl. 6.10 Ständig und vorübergehend
GEBRAUCHSTAUGLICHKEIT		
Zu bemessende Lastkombinationen:	LK8	1.35*LF1 + 1.5*LF7
		Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK9	LF1
	11/10	Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK10	LF1 + LF5 Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK11	LF1 + LF5 + LF6
		Charakteristisch mit Direktlast, kt 0.400, β 0.500
	LK12	LF1 + LF6
		Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK13	LF1 + LF5 + LF6 + LF7 Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK14	LF1 + LF5 + LF7
		Charakteristisch mit Direktlast, k, 0.400, β 0.500
	LK15	LF1 + LF6 + LF7
		Charakteristisch mit Direktlast, k _t 0.400, β 0.500
	LK16	LF1 + LF7 Charakteristisch mit Direktlast, k; 0.400, β 0.500
	LK17	LF1
	LICIT	Häufig, k, 0.400, β 0.500
	LK18	LF1 + 0.5*LF5
		Hăufig, k, 0.400, β 0.500
	LK19	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF6
	LK20	Hāufig, k; 0.400, β 0.500 LF1 + 0.5*LF6
	LNZU	Häufig, k; 0.400, β 0.500
	LK21	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF6 + 0.5*LF7
		Häufig, k, 0.400, β 0.500
	LK22	LF1 + 0.5*LF5 + 0.5*LF7
		Häufig, k _t 0.400, β 0.500
	LK23	LF1 + 0.5*LF6 + 0.5*LF7 Hāufig, k; 0.400, β 0.500
	LK24	LF1 + 0.5*LF7
	1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	Häufig, k, 0.400, β 0.500
	LK25	LF1
		Quasi-stăndig, k _t 0.400, β 0.500
	LK26	LF1 + 0.3*LF5 Quasi-ständig, k, 0.400, β 0.500
	LK27	LF1 + 0.3*LF5 + 0.3*LF6
		Quasi-ständig, k, 0.400, β 0.500
	LK28	LF1 + 0.3*LF6
		Quasi-ständig, k _t 0.400, β 0.500
Definition der vorhandenen Zusatzbewehrung	Automatis	che Anordnung nach Vorgaben in Maske 1.4
Nachweismethode:	Analytisch	ne Methode
The state of the s	Durch Ann	nahme eines identischen Dehnungsverhältnisses der
Description of Nachural and Section 1999	Längsbew	rehrung
Durchzuführende Nachweise Spannungsnachweis für Beton	⊠	
Spannungsnachweis für Stahl		
Rissbreiten		
Verformungsnachweis		
Kriechen berücksichtigen Schwinden berücksichtigen		
Tension stiffening:		
Längsbewehrung auslegen Erforderliche Längsbewehrung für den GZG automatisch erhöht:	×	
DETAILEINSTELLUNGEN	100000000000000000000000000000000000000	
Nachweisverfahren für Bewehrungsumhüllende Ansatz von Schnittgrößen ohne Rippenanteil	Gemischte	0
Einstellungen der Bemessungssituation für GZG-Nachweise		
Lastkombination:		
Charakteristisch mit Direktlast		e: k ₁ *f _{ck} , k ₃ *f _{yk}
Charakteristisch mit Zwangsverformung		e: k ₁ *f _{ok} , k ₄ *f _{yk}
Häufig	Nachweis	
Quasi-ständig	Nachweis	e: k ₂ *f _{ck} , W _k , u ₁

■ 1.2 MATERIALIEN

Material	Materi	Materialbezeichnung					
Nr.	Beton-Festigkeitsklasse	, Stahl-Bezeichnung	Kommentar				
7	Beton C30/37	B 500 S (A)					

ICL

Genehmigungsstatik

Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-129 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01



ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 12/21 Blatt: 1

RF-BETON Flächen

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

■ 1.2.1 MATERIALKENNWERTE

Material Nr.	Bezeichnung	Symbol	Größe	Einhei
7	Beton-Festigkeitsklasse: Beton C30/37			
	Charakteristische Zylinderdruckfestigkeit	f _{ck}	30.00	N/mm^2
	5%-Quantil der zentrischen Zugfestigkeit	f _{ctk.0 05}	2.00	N/mm^2
	Charakteristische für nichtlineare Berechnungen			
	Mittelwert des Elastizitätsmoduls	E _{cm}	33000.00	N/mm^2
	Mittelwert der Zylinderdruckfestigkeit	f _{om}	38.00	N/mm^2
	Mittelwert der zentrischen Zugfestigkeit	f _{ctm}	2.90	N/mm^2
	Grenzdehnung bei zentrischem Druck	€c1	-2.200	%
	Bruchdehnung	Ec1u	-3.500	‰
	Schubmodul	G	13750.00	N/mm^2
	Querdehnzahl	v	0.200	
	Charakteristische Dehnungen für Parabel-Rechteck-Diagramm			
	Grenzdehnung bei zentrischem Druck	€c2	-2.000	
	Bruchdehnung	Ecu2	-3.500	%o
	Exponent der Parabel	n	2.000	-
	Spezifisches Gewicht	γ	25.00	kN/m^3
	Betonstahl: B 500 S (A)			
	Elastizitätsmodul	E _s	200000.00	N/mm^2
	Mittelwert der Streckgrenze	f _{ym}	550.00	N/mm^2
	Charakteristischer Wert der Streckgrenze	f _{yk}	500.00	N/mm^2
	Mittelwert der Zugfestigkeit	f _{tm}	551.25	N/mm^2
	Charakteristischer Wert der Zugfestigkeit	f _{tk}	525.00	N/mm^2
	Stahldehnung unter Höchstlast	Euk	25.000	‰

■ 1.3 FLÄCHEN

Fläche	Mat.	Kriechzahl	Schwinden	U _{z,max}	σ _{c,max} [N/mm ²]	f _{ct,eff,wk}	f _{ct,eff,As,min}	Wk,+z (oben) [mm]		Zwangs	beanspruch	ung	Anmer-
Nr.	Nr.	φ[-]	ε _{cs} [-]	[mm]	σ _{s,max} [N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	W _{k,-z (unten)} [mm]	Vorh.	Тур	, k _c [-]	I.a. Beton	kungen
1	Dicke	Typ: Konstant, Di	cke: 220.00 mm				•						W
	7	2.31792	-0.00045	1.480	Var. Var.	2.90	3.00	0.300 0.300	×	Innen	var.		6)
	Verform	mung bezogen au	if unverformtes	System		51 8							
2	Dicke '	Typ: Konstant, Di	cke: 220.00 mm		Mile Anastroniini								
	7	2.31792	-0.00045	3.339	Var. Var.	2.90	3.00	0.300 0.300	×	Innen	var.		6)
	Verfor	mung bezogen au	if unverformtes	System						10016			

1.4 BEWEHRUNGSSATZ NR. 2 - DECKE 22 CM

Angewendet auf Flächen:	1,2				
BEWEHRUNGSGRAD					
Mindest-Querbewehrung	20.0 %				
Mindest-Bewehrung generell	0.0 %				
Mindest-Druckbewehrung	0.0 %				
Mindest-Zugbewehrung	0.0 %				
	4.0 %				
Maximaler Bewehrungsgrad					
Minimaler Schubbewehrungsgrad	0.0 %				
BEWEHRUNGSFLÄCHE FÜR GZG NACHWEIS	-b T-b-llo 0.4 0.0 0.2				
Ansatz der vorhandenen Grundbewehrung und der erforderlichen Zusatzbewehrung na	ch Tabelle 2.1, 2.2, 2.3				
Betondeckung nach Norm	⊠				
ANORDNUNG DER GRUNDBEWEHRUNG - OBEN (-z)					
Anzahl der Bahnen	2				
Arlami del Ballien Achsmaßdeckungen	d-1: 25.00, d-2: 38.0	00 mm			
Parameter zur Bestimmung der Betondeckung	u-1. 25.00, u-2. 00.0	NO THEFT			
Einstellungen identisch zur Betondeckung	A STATE OF THE STA				
	C+z (unten)				
Stabdurchmesser	ds-1: 10.00, ds-2: 16.00 mm				
Bewehrungsrichtungen	Phi-1: 0.000°, Phi-2:				
Bewehrungsfläche	As-1,-z (oben): 7.85,	As-2,-z (oben): 13.40 cm ² /m			
ANORDNUNG DER GRUNDBEWEHRUNG - UNTEN (+z)					
Anzahl der Bahnen	2				
Achsmaßdeckungen	d-1: 25.00, d-2: 38.0	00 mm			
Parameter zur Bestimmung der Betondeckung					
Expositionsklasse nach 4.4.1.2(5)	XC1				
Verschleißklasse nach 4.4.1.2(13)	Keine				
Herstellungsart nach 4.4.1.3(4)	Ortbeton				
Nenndurchmesser des Größtkoms größer als 32mm nach 4.4.1.2(3) Tabelle					
4.2					
Bewehrungsrichtung	Φ1	φ2			
Maximaler Bewehrungsdurchmesser	0.010 m	0.016 m			
Mindestbetondeckung aus Verbundanforderungen nach 4.4.1.2(3)	0.010 m	0.016 m			
Mindestbetondeckung aus Dauerhafigkeitsanforderungen nach 4.4.1.2(5)	0.010 m	0.010 m			
Aditives Sicherheitselement nach 4.4.1.2(6)	0.000 m	0.000 m			
	0.010 m	0.000 m			
Mindestbetondeckung nach 4.4.1.2(2)					
Benutzerdefiniertes Vorhaltemaß nach 4.4.1.3	0.010 m	0.010 m			
Nennmaß der Betondeckung für Bewehrung nach 4.4.1.1	0.025 m	0.034 m			
Mindestbetondeckung der Bewehrung	0.025 m	0.038 m			
Stabdurchmesser	ds-1: 10.00, ds-2: 16				
Bewehrungsrichtungen	Phi-1: 0.000°, Phi-2				
Bewehrungsfläche	As-1,+z (unten): 7.85	5, As-2,+z (unten): 20.11 cm ² /m			
ANORDNUNG DER ZUSATZBEWEHRUNG - OBEN (-z)					
Anzahl der Bahnen	2				
Alizani dei Dannen	•				



Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d

Nr./Pos.: A-De-EG-01 01906 Burkau

Seite 5-130 von 409



ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

13/21 Seite: Blatt: 1

RF-BETON Flächen

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

-1		DEVACELL	RUNGSSA	TZ ND	0 0	FOKE	22	AA
100	112	LREWIEN	211111111111111111111111111111111111111	AI / NR	/ - 1	H(.KH	//	W

Achsmaßdeckungen	a-1: 30.00, a-2: 42.0	iu mm			
Parameter zur Bestimmung der Betondeckung					
Einstellungen identisch zur Betondeckung	C+z (unten)				
Stabdurchmesser	ds-1: 12.00, ds-2: 12	2.00 mm			
Bewehrungsrichtungen	Phi-1: 0.000°, Phi-2:				
Bewehrungsfläche	Ansatz der erforderl Tabelle 2.1, 2.2, 2.3	ichen Zusatzbewehrung nach			
ANORDNUNG DER ZUSATZBEWEHRUNG - UNTEN (+z)					
Anzahl der Bahnen	2				
Achsmaßdeckungen	d-1: 30.00, d-2: 42.0	00 mm			
Parameter zur Bestimmung der Betondeckung					
Expositionsklasse nach 4.4.1.2(5)	XC1				
Verschleißklasse nach 4.4.1.2(13)	Keine				
Herstellungsart nach 4.4.1.3(4)	Ortbeton				
Nenndurchmesser des Größtkorns größer als 32mm nach 4.4.1.2(3) Tabelle 4.2					
Bewehrungsrichtung	Φ1	φ2			
Maximaler Bewehrungsdurchmesser	0.010 m	0.016 m			
Mindestbetondeckung aus Verbundanforderungen nach 4.4.1.2(3)	0.010 m	0.016 m			
Mindestbetondeckung aus Dauerhafigkeitsanforderungen nach 4.4.1.2(5)	0.010 m	0.010 m			
Aditives Sicherheitselement nach 4.4.1.2(6)	0.000 m	0.000 m			
Mindestbetondeckung nach 4.4.1.2(2)	0.010 m	0.016 m			
Benutzerdefiniertes Vorhaltemaß nach 4.4.1.3	0.010 m	0.010 m			
Nennmaß der Betondeckung für Bewehrung nach 4.4.1.1	0.025 m	0.034 m			
Mindestbetondeckung der Bewehrung	0.025 m	0.038 m			
Stabdurchmesser	ds-1: 12.00, ds-2: 12				
Bewehrungsrichtungen	Phi-1: 0.000°, Phi-2				
Bewehrungsfläche	Ansatz der erforderlichen Zusatzbewehrung nach Tabelle 2.1, 2.2, 2.3				
LÄNGSBEWEHRLING FÜR OLIERKRAFTNACHWEIS					

LÄNGSBEWEHRUNG FÜR QUERKRAFTNACHWEIS
Ansatz des jeweils größeren Wertes aus erforderlicher oder vorhandener Längsbewehrung (Grund- und Zusatzbewehrung) pro
Bewehrungsrichtung.

EINSTELLUNGEN ZU DIN EN 1992-1-1/NA/A1:2015-12
Mindestlängsbewehrung für Platten nach 9.3.1
Richtung der Mindestbewehrung
Bewehrungsrichtung mit der Hauptzugkraft im betrachteten Element(As,min
auf Ober- (z) oder Unterseite (+z)):
Mindestlängsbewehrung für Wände nach 9.6
Mindestschubbewehrung
Verhältnis b/h
Bessenzung der Druckzone \boxtimes

Verhältnis b/h
Begrenzung der Druckzone
Veränderliche Druckstrebenneigung - Min
Veränderliche Druckstrebenneigung - Max
Teilsicherheitsbeiwert y₆
Teilsicherheitsbeiwert y₆
Berücksichtigung von Langzeitwirkungen Alpha-cc
Berücksichtigung von Langzeitwirkungen Alpha-ct

■ 2.2 ERFORDERLICHE BEWEHRUNG FLÄCHENWEISE

Fläche	Punkt	Punkt-	Koordinate	en [m]		Erforde	rliche Bev	wehrung	Basis	Zusätzliche I		Anmer-	
Nr.	Nr.	Χ.	Υ.	Z	Symbol	GZT ,	GZG	GZT/GZG	Bewehr.	Erforderlich ,	Vorhanden	Einheit	kungen
1	N87 - E1480	30.860	-12.390	0.000	a _{s,1,-z} (oben)	15.51	12.69	15.51	7.85	7.66	7.66	cm ² /m	
	N77 - E1521	34,100	-7.510	0.000		13.40	4.06	13.40	13.40	0.00	0.00	cm ² /m	
	N55 - E1407	20.390	-16,760	0.000		7.85	3.21	7.85	7.85	0.00	0.00	cm ² /m	
	N55 - E1407	20.390	-16,760			20.11	4.06	20.11	20.11	0.00	0.00	cm ² /m	
	N87 - E1480	30.860	-12,390	0.000		83.85	-	83.85	-	-	-	cm ² /m ²	
2	N23 - E9064	7.574	-17.454	0.000	a _{s,1,-z} (oben)	7.85	3.21	7.85	7.85	0.00	0.00	cm ² /m	
	N23 - E9064	7.574	-17,454	0.000	a _{s,2,-z} (oben)	13.40	4.06	13.40	13.40	0.00	0.00	cm ² /m	
	N81 - E9123	5.512	-11,936	0.000		18.56	17.18	18.56	7.85	10.71	10.71	cm ² /m	
	N23 - E9064	7.574	-17,454	0.000	a _{s,2,+z} (unten)	20.11	4.06	20.11	20.11	0.00	0.00	cm ² /m	
	N81 - E9123	5.512	-11,936	0.000		88.20		88.20	5 (\$ 5 (\$ 6 (\$ 6 (\$ 6 (\$ 6 (\$ 6 (\$ 6 (\$			cm ² /m ²	R 38640 S

■ 3.2 GEBRAUCHSTAUGLICHKEITSNACHWEIS FLÄCHENWEISE

Fläche	Punkt	Punkt-	Koordinate	n [m]	Last-			Nachweis			Anmer
Nr.	Nr.	X	Υ ,	Z	fall	Тур	, Vorh. Wert	Grenzwert	Einheit	Ausnutzung	kunger
1	N452 - E1804	25.815	-13.801	0.000	LK28	U _{Z,lokal}	17.246	1.480	mm	11.7	238)
	N430 - E1760	12.130	-4.860	0.000	Umhülle nde ChD	σο	-16.60	-18.00		1.0	
	N6397	11.936	-4.656	0.000	Umhülle nde ChD	σs	415.25	400.00	0.0000000000000000000000000000000000000	1.1	205) 232) 236)
	N1	9.824	-4.871	0.000	Umhülle nde Hä	a _{s,min}	7.85	3.21	cm ² /m	0.5	
	N4 - E1318	11.197	-7.510	0.000	Umhülle nde Hä	lim d _s	10.13	15.84	mm	0.7	235) 236)
	N4 - E1317	11.197	-7.510	0.000	Umhülle nde Hä	lim s _i	0.100	0.178	m	0.6	
	N782 - E1480	30.860	-12.195	0.000	Umhülle nde Hä	w _k	0.217	0.300	mm	0.8	235) 236)
2	N9443	7.504	-6.651	0.000	LK28	U _{z lokat}	-17.434	3.339	mm	5.3	238)
	N81 - E9123	5.512	-11.936	0.000	Umhülle nde ChD	σο	-17.28	-18.00	N/mm²	1.0	236)
	N8963 - E9695	5.828	-12.156	0.000	Umhülle nde ChD	σε	421.38	400.00		1.1	203) 232) 233) 236)
	N1	9.824	-4.871	0.000	Umhülle nde Hä	a _{s,min}	7.85	3.21	cm ² /m	0.5	
	N81 - E9124	5.512	-11.936	0.000	Umhüllen	lim d _s	10.74	12.35	mm	0.9	235) 236)



Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d

01906 Burkau

Seite 5-131 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01



ICL Ingenieur Consult GmbH

Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Seite: 14/21 Blatt: 1

RF-BETON Flächen

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

■ 3.2 GEBRAUCHSTAUGLICHKEITSNACHWEIS FLÄCHENWEISE

Fläche Nr.	Punkt Nr.	Punkt-	Koordinate Y	n [m] Z	Last- fall	Тур	, Vorh. Wert ,	Nachweis Grenzwert	Einheit	Ausnutzung	Anmer- kungen
	N8672	5.392	-12.106	0.000	nde Hä Umhülle nde Hä	lim s _i	0.094	0.129	m	0.8	235) 236)
	N8962 - E9123	5.670	-12.046	0.000	Umhülle nde Hä	Wk	0.176	0.300	mm	0.6	

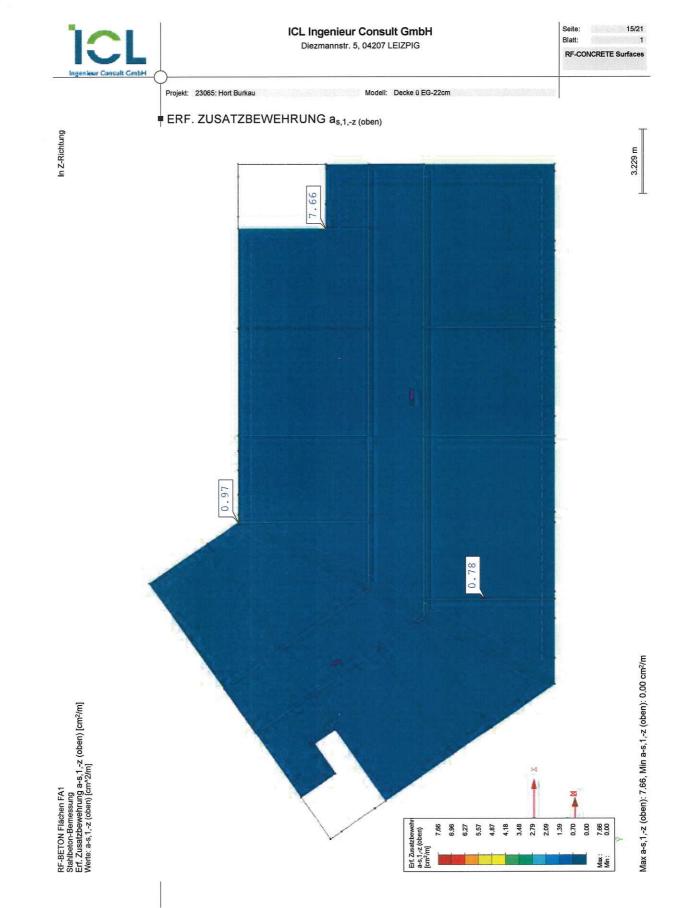
■ GEBRAUCHSTAUGLICHKEITSNACHWEIS ANMERKUNG

Nr.	Beschreibung
203)	Zulässige Betonstahlspannung an der Plattenunterseite (+z) in die Bewehrungsrichtung Φ₁ überschritten.
205)	Zulässige Betonstahlspannung an der Plattenoberseite (-z) in die Bewehrungsrichtung Φ₁ überschritten.
232)	Bewehrungsstababstand ist verringert bis auf die Grenzwert (Bewehrungsstabdurchmesser). Keine Auslegen für Längsbewehrung im GZG möglich.
233)	Nachweis ist nicht erfüllt! Angesetzte Bewehrungsfläche unterscheidet sich aufgrund von Benutzervorgaben oder dem Tragfähigkeitsnachweis mit negativem Einfluss auf den GZG-Nachweis von der erforderlichen Bewehrung für den GZG.
235)	Der Nachweis begrenzt die Bewehrungserhöhung aus wirtschaftlichen Gründen.
236)	Nachweis der Bewehrungslagen muss nicht aus wirtschaftlichen Gründen erfüllt sein.
238)	Bei der Erhöhung der erforderlichen Längsbewehrung für den Gebrauchstauglichkeitsnachweis ist der Verformungsnachweis nicht berücksichtigt.

Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-132 von 409

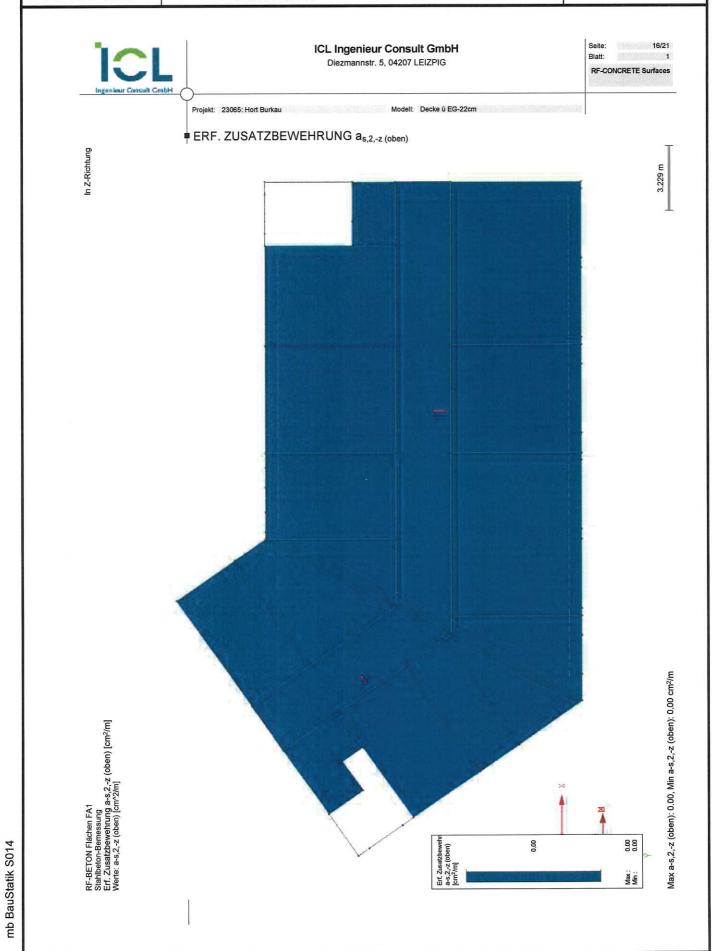
Nr./Pos.: A-De-EG-01



mb BauStatik S014



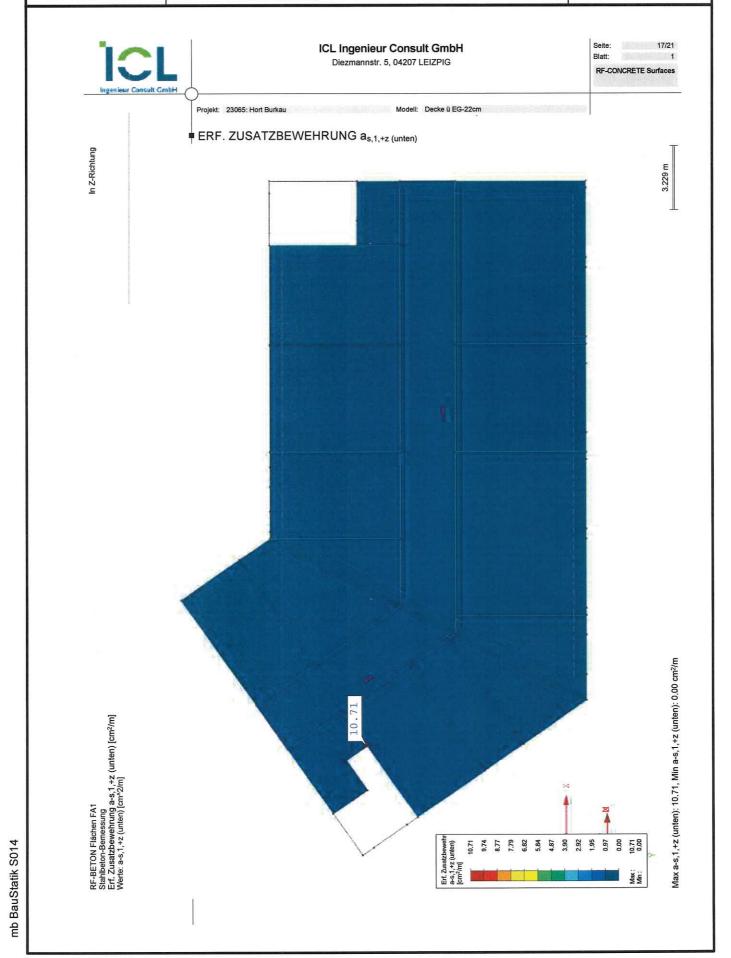
Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-133 von 409





Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-134 von 409



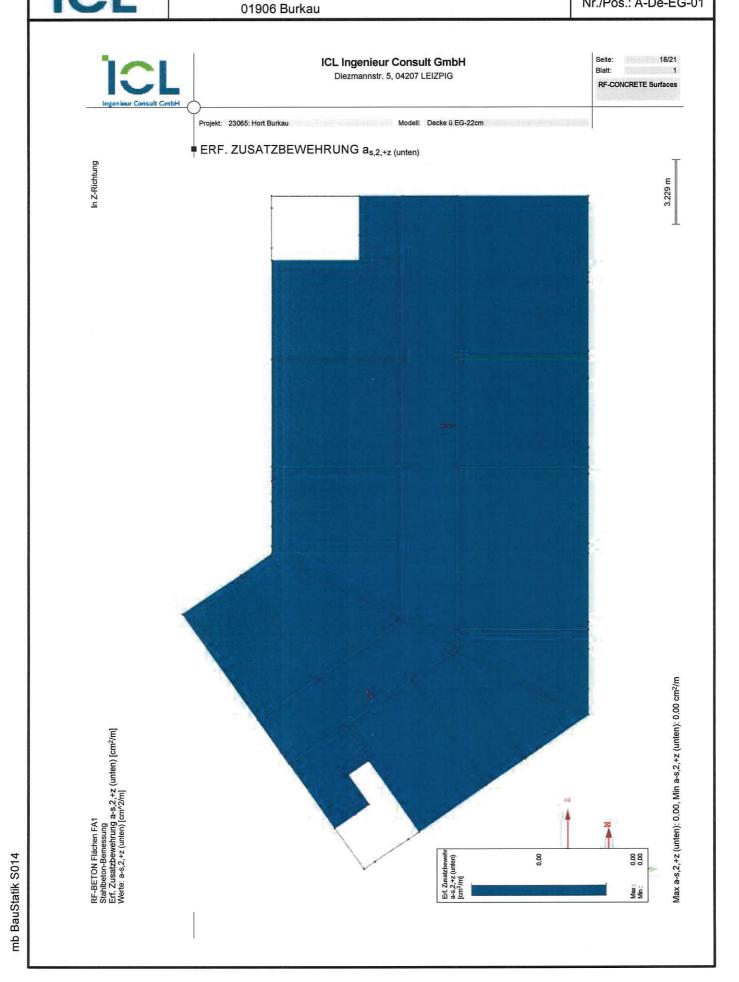


Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d

Nr./Pos.: A-De-EG-01

Seite 5-135 von 409





Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-136 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

Ingenieur Consult Grabh

ICL Ingenieur Consult GmbH

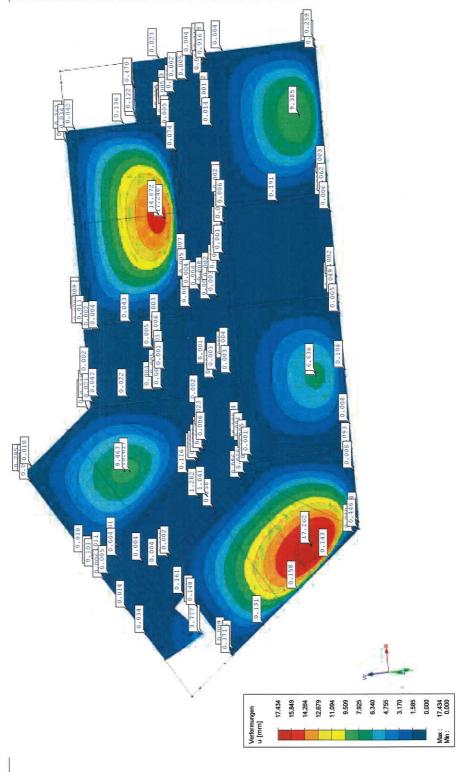
Diezmannstr. 5, 04207 LEIZPIG

Projekt: 23065: Hort Burkau

Modell: Decke ü EG-22cm

DURCHBIEGUNG DER DECKE NACH RF DEFLECT

sometrie



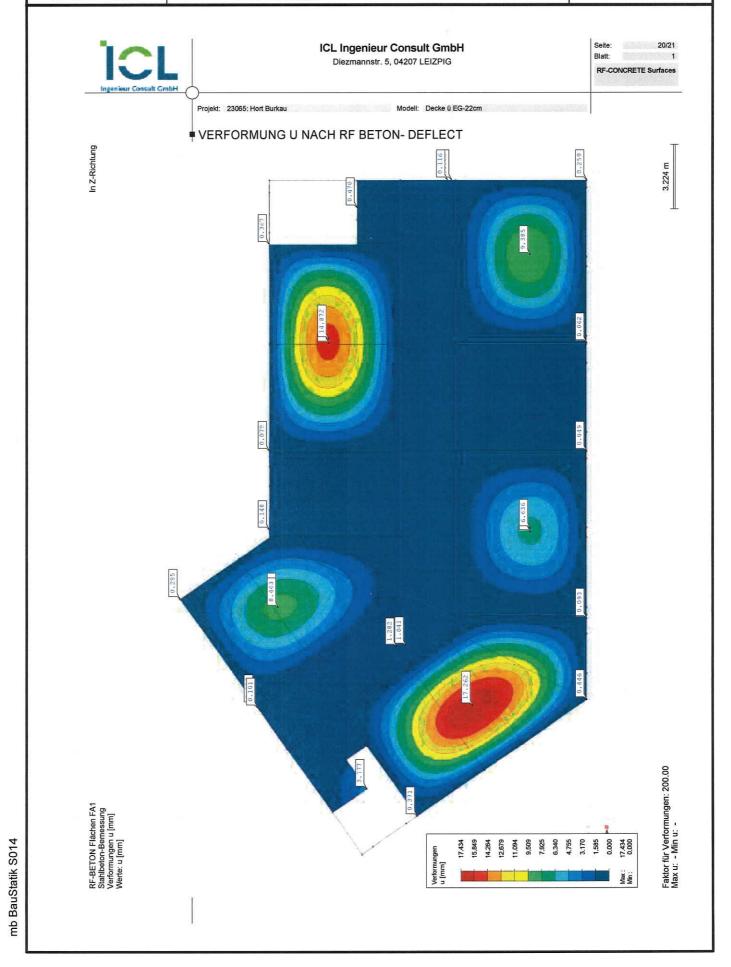
RF-BETON Flächen FA1 Stahlbeton-Bemessung Verformungen u fmm1 Faktor für Verformungen; 250.00 Max u: - Min u: -

nh-Viewer Version 2023 - Copyright 2022 - mb AEC Software GmbH



Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-137 von 409



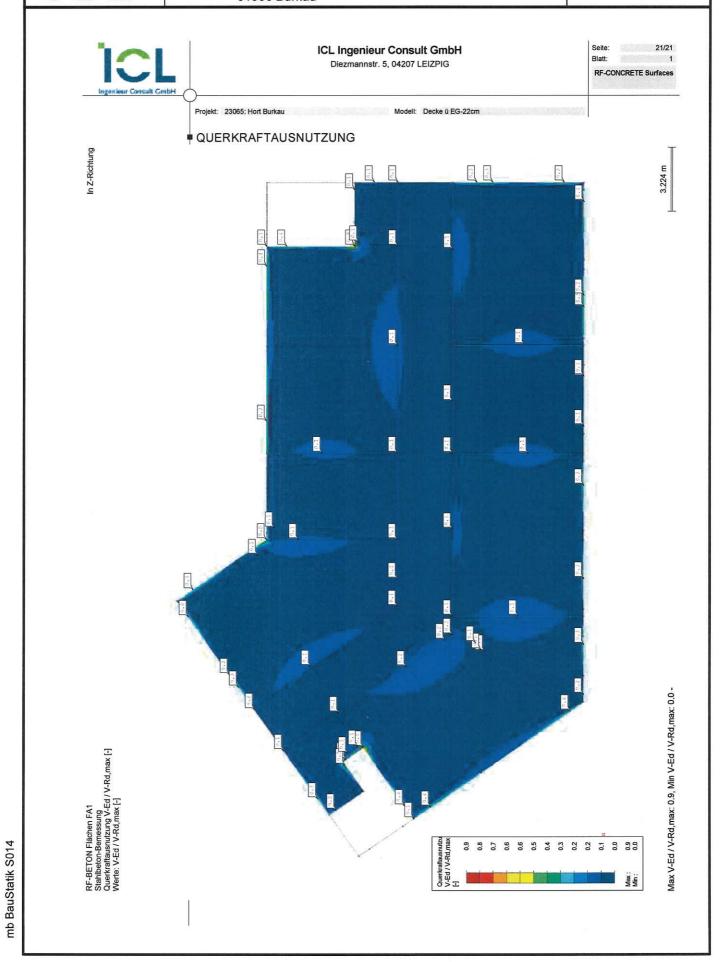
mls-Viewer Version 2023 - Copyright 2022 - mb AEC Software GmbH

Genehmigungsstatik



Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d 01906 Burkau Seite 5-138 von 409



wer Version 2023 - Copyright 3022 - mb AEC Software GnibH

Genehmigungsstatik



Vorhaben: Burkau Neubau Hort mit Mehrzweckgebäude

Ort: Schulstraße 4d

01906 Burkau

Seite 5-139 von 409

Nr./Pos.: A-De-EG-01

Die Verformung der Decke wird im RF Beton Deflect mit maximal 17,5 mm ermittelt. Diese Verformung wird als darstellbar erachtet und ist bei der Herstellung der Abhangdecke sowie der Anschlüsse von nichttragenden Wänden zu berücksichtigen.

Die Bewehrung der Decke wird wie folgt festgelegt:

untere Bewehrung:

Hauptspannrichtung:

Ø16- 10 cm

Nebenspannrichtung:

Ø10- 10 cm

obere Bewehrung:

Hauptspannrichtung:

Ø16- 15 cm

Nebenspannrichtung:

Ø10- 10 cm

Zulage:

über den Querwänden in Nebenspannrichtung:

Ø 10-20 cm

Bei der Deckenöffnung zum Treppenhaus ist die Randbewehrung der Decke mit 2 Ø16 in der Oberen und Unteren Lage auszuführen.

Die Randbewehrung der Decke erfolgt grundlegend mit 1Ø12 jeweils oben und unten und Randstecker vom Ø8 im Abstand von 20 cm.