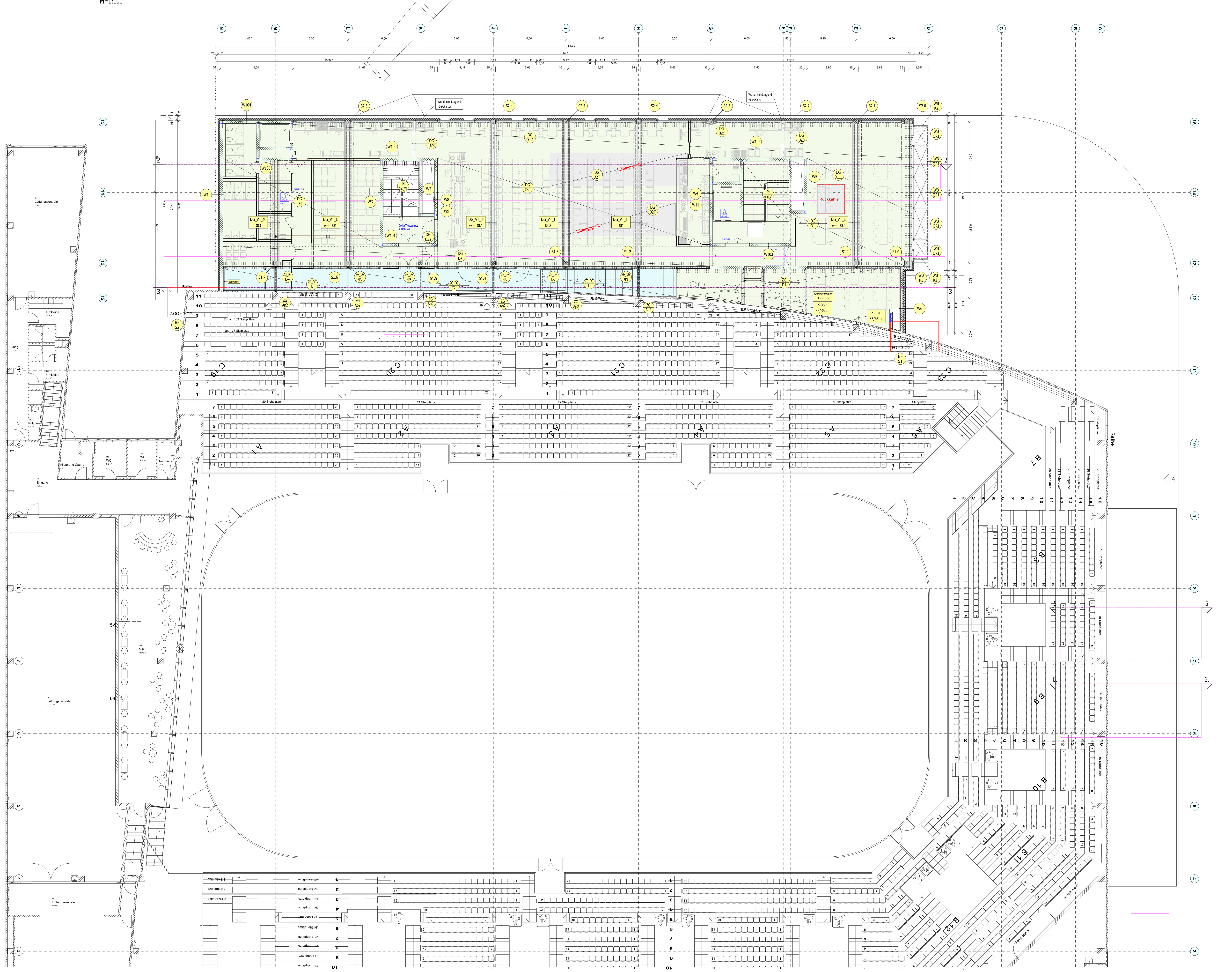
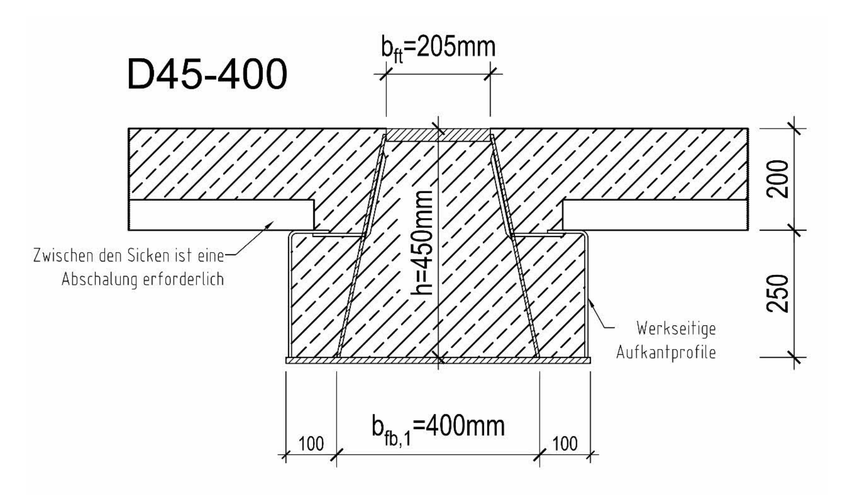
LPH4 - Positionsplan / 3. Obergeschoss / E3

M=1:100

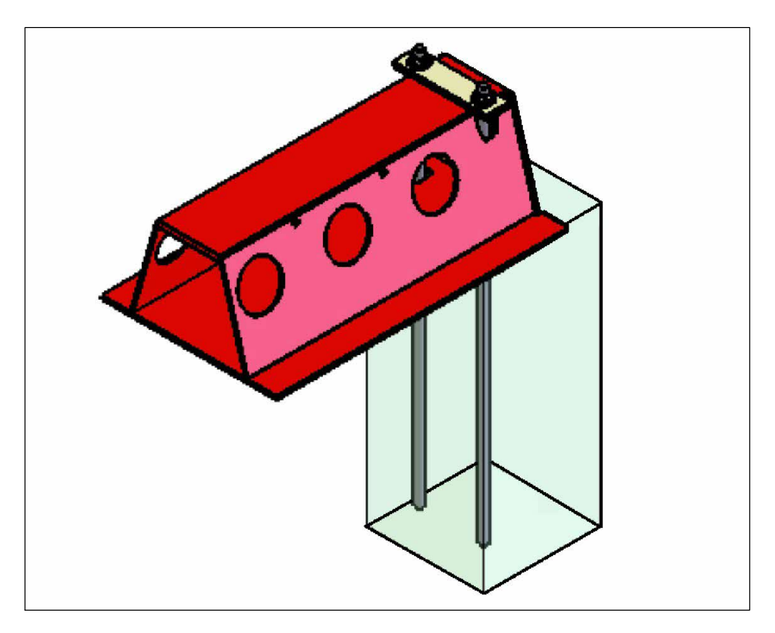


Nr.	Pos.	Beschreibung	Querschnitt	Betongüte	Expositionsklasse
1	**DG**				
2	DG_D1	D-F Regelbereich	Lastermittlung	-	-
3	DG_D1.1	D-F Regelbereich	Lastermittlung	-	-
4	DG_D2	G-J/K Regelbereich - Lüftungsbühne	Lastermittlung	-	-
5	DG_D2T	G-J/K Technikbühne	Lastermittlung	-	-
6	DG_D3	K/L-N Regelbereich - Technikeinhausung	Lastermittlung	-	-
7	DG_D3.1	K/L-N Regelbereich Aufzug	Lastermittlung	-	-
8	DG_D4	D-N Lastermittlung Randbereich	Lastermittlung	-	-
9	DG_D4.1	D-M Lastermittlung Randbereich	Lastermittlung	-	-
10	DG_VT_E	Lastermittlung VT Achse E - Rückkühler 1000 kg	Lastermittlung	-	-
11	DG_VT_H	Lastermittlung VT Achse H	Lastermittlung	-	-
12	DG_VT_I	Lastermittlung VT Achse I	Lastermittlung	-	-
13	DG_VT_J	Lastermittlung VT Achse J	Lastermittlung	-	-
14	DG_VT_L	Lastermittlung VT Achse L	Lastermittlung	-	-
15	DG_VT_M	Lastermittlung VT Achse M	Lastermittlung	-	-
16	DG_UZ1	Unterzug Achse G/15 / Fertigteil	b/h = 30/30 cm	C30/37	XC1, W0
17	DG_UZ2	Unterzug Achse K;13 / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
18	DG_UZ3	Unterzug Achse F u. K;15 / Fertigteil	b/h = 30/30 cm	C30/37	XC1, W0
19	DG_AT1	Regelattika Achse 14	b/h = 20/150 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
20	DG_AT2	Attika Achse 13 Bereich Ortbetondecke im Zwischengang	b/h = 20/340 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
21	DG_AT2_K1	Stahlbeton-Konsole	lk/bk/hk = 20/35/30 cm	C35/45	XC1, W0
22	DG_AT3	Attika Achse 13 Bereich Trapezblech	b/h = 20/320 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
23	DG_AT3_A	Ausgeklinktes Trägerende	-	C30/37	XC4, XF1, WF
24	DG_AT4	Regelattika Achse D	b/h = 20/170 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
25	DG_AT5	Regelattika Achse 14/E-G u. J-L	b/h = 20/170 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
26	**Technikeinhausung**				
27	TE_SK1	Stahlkonstruktion 1: HEB 160; Baustahl S 235 2: RD 12; Baustahl S 235 3: HEA 180; Baustahl S 235 5: HEB 120; Baustahl S 235 6: HEB 180; Baustahl S 235	-	-	-
28	TE_RD1	Winkelanschluss	-	-	-
29	TE_RD2	Rahmeneck	-	-	-
30	TE_RD3	Anschluss Sockel	-	-	-
31	TE_RD4	Anschluss Wand	-	-	
32	**2OG**				
33	2OG_D1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
34	2OG_D1.1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
35	2OG_D2	Lastermittlung Achse G-J/K	Lastermittlung	-	-
36	2OG_D3	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
37	2OG_D3.1	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
38	2OG_D3.2	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
39	2OG_D4	Lastermittlung Achse G-N	Lastermittlung	-	-
40	2OG_D4.1	Lastermittlung Achse D-M	Lastermittlung	-	-
41	2OG_VT_D	Lastermittlung Randträger VT Achse D	Lastermittlung	-	-
42	2OG_VT_E	Lastermittlung VT Achse E	Lastermittlung	-	-
43	2OG_VT_H	Lastermittlung VT Achse H	Lastermittlung	-	-
44	2OG_VT_I	Lastermittlung VT Achse I	Lastermittlung	-	-
45	2OG_VT_J	Lastermittlung VT Achse J	Lastermittlung	-	-
46	2OG_VT_L	Lastermittlung VT Achse L	Lastermittlung	-	-
47	2OG_VT_M	Lastermittlung VT Achse M	Lastermittlung	-	-
48	2OG_UZ1	Unterzug Achse F-G/K;15 / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
49	2OG_UZ2	Unterzug Achse K;13 / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
50	**1OG**				
51	1OG_D1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
52	1OG_D1.1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
53	1OG_D1.2	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
54	1OG_D2	Lastermittlung Achse G-J/K	Lastermittlung	-	-
55	1OG_D3	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
56	1OG_D3.1	Lastermittlung Achse M-N	Lastermittlung	-	-
57	1OG_D4	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
58	1OG_D4.1	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
59	1OG_UZ1	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse H/I/J / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
60	1OG_UZ2	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse D / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
61	1OG_UZ3	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse E / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
62	1OG_UZ4	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse L / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
63	1OG_UZ5	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse M / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
64	1OG_UZ6	Unterzug Achse F-G/K;15	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
65	1OG_UZ7	Unterzug Achse K;13	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
66	**EG**				
67	EG_D1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
68	EG_D1.1	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
69	EG_D1.2	Lastermittlung Achse D-F	Lastermittlung	-	-
70	EG_D2	Lastermittlung Achse G-J/K	Lastermittlung	-	-
71	EG_D3	Lastermittlung Achse K/L-N	Lastermittlung	-	-
72	EG_D3.1	Lastermittlung Achse M-N	Lastermittlung	-	-
73	EG_D4	Lastermittlung Achse G-N	Lastermittlung	-	-
74	EG_UZ1	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse H/I/J / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
75	EG_UZ1_Ö1	Stahlbeton-Trägeröffnung	l/h = 60/45 cm	C40/50	XC1, W0
76	EG_UZ1.1	Stahlbeton-Durchlaufträgerfür reduzierten Querschnitt Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
77	EG_UZ2	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse D / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
78	EG_UZ3	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse E / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
79	EG_UZ4	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse L / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
80	EG_UZ5	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse M / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
81	EG_UZ6	Stahlbeton-Durchlaufträger Achse N / Fertigteil	b/h = 50/40 cm	C40/50	XC1, W0
82	EG_UZ7	Unterzug Achse K;13 / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
83	EG_WUZ3	Wechselunterzug Schachtwand Achse K-J / Fertigteil	b/h = 45/30 cm	C40/50	XC1, W0
84	**ZG-DG**				
85	ZG_DG_T1	Stahl-Trapezprofile / Positivlage aufliegend	FISCHER 165/250-1.50	-	-
86	ZG_DG_T2	Stahl-Trapezprofile / Positivlage aufliegend	FISCHER 165/250-1.50	-	-
87	ZG_DG_KP1	Querträger Trapezblech Achse H	HEA 160 / S235	-	-
88	ZG_DG_KP2	Querträger Trapezblech Achse I	HEA 160 / S235	-	-
89	ZG_DG_KP3	Querträger Trapezblech Achse J u. L	HEA 160 / S235	-	-
90	ZG_DG_KP4	Querträger Trapezblech Achse K u. M	HEA 160 / S235	-	-
91	**ZG-2OG**				
92	ZG_2OG_D1	Lastermittlung Achse J-N Zwischengang	Lastermittlung		
93	ZG_2OG_KP1	Koppelträger Achse J u. M / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
94	ZG_2OG_KP2	Koppelträger Achse K u. L / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
95	ZG_2OG_KP3	Koppelträger Achse E, F u. G / Fertigteil	b/h = 35/20 cm	C30/37	XC1, W0
96	**ZG-1OG**				
97	ZG_1OG_D1	Lastermittlung Achse M-N Zwischengang	Lastermittlung	-	-
98	ZG_1OG_D2	Bemessung Decke Achse I-L Zwischengang	-	-	-
99	ZG_1OG_TR1	Gerader Stb.-Treppenlauf	h = 24 cm	C30/37	XC1, W0
100	ZG_1OG_KP1	Koppelträger Achse M / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
101	ZG_1OG_KP2	Koppelträger Achse O	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
102	ZG_1OG_KP3	Koppelträger Achse K	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
103	ZG_1OG_KP4	Koppelträger Achse J	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
104	**ZG-EG**				
105	ZG_EG_D1	Lastermittlung Achse F-N Zwischengang	Lastermittlung	-	-
106	ZG_EG_KP1	Koppelträger Achse H-M / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
107	ZG_EG_KP2	Koppelträger Achse O / Fertigteil	b/h = 30/20 cm	C30/37	XC1, W0
108	ZG_EG_WUZ1	Wechselunterzug Achse E / Fertigteil	b/h = 30/15 cm	C30/37	XC1, W0
109	ZG_EG_WUZ2	Wechselunterzug Achse D-E / Fertigteil	b/h = 35/20 cm	C30/37	XC1, W0
110	ZG_SF1	Streifenfundament	b/h = 180/80 cm	C25/30	XC2, WF
111	ZG_SF2	Rand-Streifenfundament	b/h = 180/100 cm	C25/30	XC2, WF
112	ZG_D1	Bemessung Auflagerkräfte für Decke	-	-	-
113	ZG_HT1	Bemessung Himmelstreppe	Podest h=20 cm - sh. Schnitt Podest h=22 cm - sh. Schnitt Lauf h=22 cm - sh. Schnitt	C25/30 C35/45 C35/45	XC1, W0 XC1, W0 XC1, W0
114	ZG_AP1	Auflager am Bestand	-	-	-
115	ZG_AP1.1	Auflager am Bestand	-	-	-
116	ZG_AP2	Auflager am Bestand	-	-	-
117	ZG_AP2.1	Auflager am Bestand	-	-	-
118	ZG_DA1	Auflager auf Bestandskonsole (nur EG!)	-	-	-
119	ZG_BF1	Bestandsfundament als gebetteter Balken alt + neu	Dicke=120 cm	C25/30	XC2, WF
120	**Wände und Treppenhauskerne**				
121	A1	Aussteifungssystem mit Lastverteilung	Lastverteilung	-	-
122	W_EG_W111	Bemessung Wand W111	d=18 cm / Fertigteil	C30/37	XC2, W0
123	TH_Nord_V1	Treppenhaus Nord	d=20/24/25/35 cm	C25/30	XC1, W0
124	TH_Süd_V1	Treppenhaus Süd	d=20/24/25/30/35 cm	C25/30	XC1, W0
125	W1 u. W7	Wände Süd	d=24 cm	C25/30	XC1, W0
126	W6 u. W106	Wände Nord	d=25 cm	C25/30	XC1, W0
127	TR1	Gerader Stb.-Treppenlauf	h=20 cm	C30/37	XC1, W0
128	P1	Podest für Treppe	h=24 cm	C25/30	XC1, W0
129	TR2	Gerader Stb.-Treppenlauf	h=20 cm	C35/45-LP	XC4, XD3, XF4, WA
130	P2	Podest für Treppe	h=24 cm	C35/45-LP	XC4, XD3, XF4, WA
131	**Nachweis Decken**				
132	DT_Ü	Übersicht Deckentyp	-	-	-
133	RB1_Decke	Stahlbeton-Rissbreitenbeschränkung	d=20 cm	C25/30	XC1, W0
134	DT1	Deckentyp Qk = 7,5 kN wie 2OG_D1	Superholorib SHR 51/150, t=0,88 mm	C25/30	XC1, W0
135	DT2	Deckentyp Qk = 5,0 kN wie 2OG_D2	Superholorib SHR 51/150, t=0,88 mm	C25/30	XC1, W0
136	DT3	Deckentyp Qk = 5,0 kN wie EG_D3	Superholorib SHR 51/150, t=0,88 mm	C25/30	XC1, W0
137	DT4	Deckentyp Qk = 5,0 kN wie 1OG_D1.2	Superholorib SHR 51/150, t=0,88 mm	C25/30	XC1, W0
138	**Verbundträger**				
139	VTB_S1	Schnittkraftermittlung / D01 DG_VT_H	-	-	-
140	VTB_QS1	Querschnitt / D01 DG_VT_H	-	-	-
141	VTB_DB1	Bemessung Verbundträger	-	-	-
142	**Stützen**				
143	S1.0	Stütze Achse D;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
144	S1.1	Stütze Achse E;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
145	S1.2	Stütze Achse H;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
146	S1.3	Stütze Achse I;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
147	S1.4	Stütze Achse J;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
148	S1.5	Stütze Achse K;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
149	S1.6	Stütze Achse L;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
150	S1.7	Stütze Achse M;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
151	S1.8	Stütze Achse N;13	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
152	S2.0	Stütze Achse D;15	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
153	S2.1	Stütze Achse E;15	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
154	S2.2	Stütze Achse F/K;15	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
155	S2.3	Stütze Achse G;15	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
156	S2.4	Stütze Achse H-J;15	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
157	S2.5	Stütze Achse L	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
158	S3.0	Pendelstütze Achse D;14	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
159	S3.1	Pendelstütze Achse E;14	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
160	S3.2	Pendelstütze Achse H-J;14	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
161	S3.3	Pendelstütze Achse M-L;14	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2, WF
162	MZ_S1	Montagezustand StF1 Stütze nur Decke ü. EG	-	-	-
163	MZ_S1.1	Montagezustand Stütze Horizontal	-	-	-
164	MZ_S2	Montagezustand für StF2 Stütze nur Decke ü. EG	-	-	-
165	MZ_S3	Montagezustand für StF3 Stütze nur Decke ü. EG	-	-	-
166	DA1	Detail Stützenkopf Verbundträger an ZG	Halfen HSC Stud Connector	-	-
167	DA2	Detail Mittelstütze	-	-	-
168	DA2.1	K1 Stützenkopf Verbundträger an ZG 2OG/Eu.F	-	-	-
169	DA2.2	K2 Stützenkopf Verbundträger an ZG	-	-	-
170	DA3	Detail Deckenanschluss Wand	-	-	-
171	DA4	Detail Stützenkopf Verbundträger	-	-	-
172	DA5	Detail Stützenkopf Verbundträger Zwischengang	-	-	-
173	K1	Stahlbeton-Konsole	lk/bk/hk = 30/35/30 cm	C35/45	XC1, W0
174	K2	Stahlbeton-Konsole	lk/bk/hk = 30/35/30 cm	C35/45	XC1, W0
175	**Nachweis Bestand**				
176	B_St	Auszüge Bestandsstatik und Belastungsangaben Neubau	-	-	-
177	B_F1a	Bestandsfundament als gebetteter Balken alt + neu	-	-	-
178	B_SN	Stütze in Achse N Bestand	-	-	-
179	B_SNa	Stütze in Achse N Bestand	-	-	-
180	B_SNb	Stütze in Achse N Bestand	-	-	-
181	**Gründung**				
182	G_Ü	Übersicht Gründung - Pfeifer Stützenfuß	-	-	-
183	F1.0	Stahlbeton-Blockfundament H-J/13	by/bz/h=6,00/1,50/0,90 m	C25/30	XC2, WF
184	F1.1	Stahlbeton-Blockfundament Achse N/13	by/bz/h=1,80/3,80/0,70 m	C25/30	XC2, WF
185	F1.2	Stahlbeton-Blockfundament Achse E/13	by/bz/h=3,20/3,20/0,90 m	C25/30	XC2, WF
186	F1.3	Stahlbeton-Blockfundament Achse L,M/13	by/bz/h=6,00/1,50/0,90 m	C25/30	XC2, WF
187	F1.4	Stahlbeton-Blockfundament Achse K/13	by/bz/h=6,00/1,50/0,90 m	C25/30	XC2, WF
188	F1.5	Stahlbeton-Blockfundament Achse D/13	by/bz/h=1,60/1,60/0,50 m	C25/30	XC2, WF
189	F2.0	Stahlbeton-Blockfundament Achse H-J/15	by/bz/h=3,00/3,00/0,70 m	C25/30	XC2, WF
190	F2.1	Stahlbeton-Blockfundament Achse E,L/15	by/bz/h=2,40/2,40/0,60 m	C30/37	XC2, XD1, WF
191	F2.2	Stahlbeton-Blockfundament Achse D,F-G,K/15	by/bz/h=2,00/2,00/0,50 m	C30/37	XC2, XD1, WF
192	F3.0	Stahlbeton-Blockfundament Achse H-J/14	by/bz/h=2,60/2,60/0,60 m	C25/30	XC2, WF
193	F3.1	Stahlbeton-Blockfundament Achse E,L-M/14	by/bz/h=2,40/2,40/0,60 m	C25/30	XC2, WF
194	F3.2	Stahlbeton-Blockfundament Achse D/14	by/bz/h=1,60/1,60/0,50 m	C30/37	XC2, XD1, WF
195	SF1	Streifenfundament	b/h = 50/50 cm	C25/30	XC2, WF
196	SF2	Streifenfundament	b/h = 50/50 cm	C25/30	XC2, WF
197	SF100	Streifenfundament Achse N	b/h = 200/50 cm	C25/30	XC2, WF
198	SF101	Streifenfundament Achse N	b/h = 90/50 cm	C25/30	XC2, WF
199	SF102	Streifenfundament Achse N	b/h = 90/50 cm	C25/30	XC2, WF
200	BP1	Rissbreitennachweis Bodenplatte	h=25 cm	C25/30	XC1/XC2/WF
201	StF1	Stützenfuß wie S1.1	Stützenfuß PCC 24 Fundamentanker PGS 24/G1-B/1810	-	-
202	StF1.1	Stützenfuß wie S2.4	Stützenfuß PCC 24 Fundamentanker PGS 24/G1-B/1810	-	-
203	StF1.2	Stützenfuß wie S3.2	Stützenfuß PCC 24 Fundamentanker PGS 24/G1-B/1810	-	-
204	StF2	Stützenfuß wie S2.1	Stützenfuß PCC 20 Fundamentanker PGS 20/G1-B/1570	-	-
205	StF3	Stützenfuß wie S1.0	Stützenfuß PCC 20 Fundamentanker PGS 20/G1-B/1570	-	-
206	**Wartungsbalkon**				
207	WB_K1	Kragarm als Gitterrostauflager	1/2 IPE300 / S235	-	-
208	WB_QR1	Querriegel	U 120 / S235	-	-
209	**Vordach West**				
210	FG_T1	Stahl-Trapezprofile / Positivlage aufliegend	HOESCH T100.1-0.75	-	-
211	FG_SW1	Stabwerksmodell	sh. Statik	-	-
212	FG_DA0	Detail Übersicht	-	-	-
213	FG_DA1	Detailanschluss	-	-	-
214	FG_DA2	Detailanschluss	-	-	-
215	FG_DA3	Detailanschluss Thermische Trennung	-	-	-
216	FG_AP1	Ankerplatte	-	-	-
217	**Vorplatz**				
218	P-I	Lastermittlung		-	-
219	P-ST1	Stahlkonstruktion Stabwerksmodell	RO 323.9x16.0 QRO 160x6.3 QRO 160x5	-	-
220	P_KF1	Becherfundament	by/bz/h=2,50/2,50/1,00 m mit Aussparung by/bz/h=0,48/0,48/0,75 m	C25/30	XC2, WF
221	P-D01	Regeldetail: QRO an RO	-	-	-
222	P-D02	Regeldetail: Anschluss Fassade an Gebäude	-	-	-
223	P-D02.1	Regeldetail: Anschluss Fassade an Gebäude	-	-	-
224	P-D02.2	Regeldetail: Anschluss Fassade an Gebäude	-	-	-
225	P-D03	Detail: oberer Anschluss Fassade an AN	-	-	-
226	P-D03.1	Detail: oberer Anschluss Fassade an AN	-	-	-
227	P-D03.2	Detail: oberer Anschluss Fassade an AN	-	-	-
228	**Anbau Nord**				
229	AN_L1	Flachdach mit Schnee u. Wind für Regelfall	Lastermittlung	-	-
230	AN_SP1	Sparren, Abstand 0,70 m	b/h=7/22 cm	NH C24	-
231	AN_HS1	Holz-Pendelstütze	by/bz=7/14 cm	NH C24	-
232	AN_DG_D1	Lastermittlung Dachdecke	Lastermittlung	-	-
233	AN_DT1	Dachecke	Superholorib SHR 51/150, t=0,88 mm	C25/30	XC1, W0
234	AN_DG_UZ1	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/25 cm	C30/37	XC1, W0
235	AN_DG_UZ2	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/25 cm	C30/37	XC1, W0
236	AN_EG_D1	Lastermittlung	Lastermittlung	-	-
237	AN_EG_UZ1	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/35 cm Anschluss Stütze mit PCs 5 Konsole	C30/37	XC1, W0
238	AN_EG_UZ2	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/35 cm Anschluss Stütze mit PCs 5 Konsole	C30/37	XC1, W0
239	AN_EG_UZ3	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/30 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
240	AN_EG_UZ4	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/30 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
241	AN_EG_UZ5	Unterzug / Fertigteil	b/h = 35/30 cm	C30/37	XC4, XF1, WF
242	AN_SW1	Stabwerksmodell Anbau Nord	-	-	-
243	AN_TR1	Gerader Stb.-Treppenlauf	h=22 cm	C35/45-LP	XC4, XF2, WF
244	AN_TR2	Stahlbeton-Treppenlauf, allgemeine Treppe	h=22 cm	C35/45	XC4, XF2, WF
245	AN_P1	Podest für Treppe	h=22 cm	C35/45-LP	XC4, XF2, WF
246	AN_DA1	Detail Treppenauflager	-	-	-
247	AN_DA2	Detail Stützenfuß	-	-	-
248	AN_S1	Kragstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
249	AN_S1.1	Kragstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
250	AN_S1.2	Kragstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
251	AN_S2.0	Pendelstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC4, XD1, XF2, WA
252	AN_S2.1	Pendelstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2/WF
253	AN_S2.2	Pendelstütze	by/bz=35/35 cm	C35/45	XC2/WF
254	AN_K1	Stahlbeton-Konsole	lk/bk/hk = 30/35/30 cm	C35/45	XC1, W0
255	AN_F1.0	Stahlbeton-Blockfundament-angeformte Fundamentplatte	by/bz/h=1,80/1,80/0,60 m	C35/45	XC2, XD1, WA
256	AN_F1.1	Stahlbeton-Blockfundament-angeformte Fundamentplatte	by/bz/h=1,80/1,80/0,60 m	C35/45	XC2, XD1, WA
257	AN_F1.2	Stahlbeton-Blockfundament-angeformte Fundamentplatte	by/bz/h=1,80/1,80/0,60 m	C35/45	XC2, XD1, WA
258	AN_SF1	Streifenfundament Treppenlauf	b/h=80/50 cm	C25/30-LP	XC2, XD1, WA
259	AN_BP1	Bodenplatte mit Fundament Überspannung	h=25 cm / h=55 cm	C25/30	XC2/WF
260	AN_FB2	Stahlbeton-Durchlaufträger	b/h=40/55 cm	C25/30	XC2/WF
261	AN_F2	Stahlbeton-Blockfundament	by/hz/h=1,20/0,80/1,25 m	C25/30	XC2/WF
262	AN_StF1	Stützenfuß wie S2.1	Stützenfuß PCC 16 Fundamentanker PGS 16/G1-B/790	-	-
263	BF-S1	Die bestehende Fassade der Haupthalle ist im Bereich des Anschlusses an den Anbau-West durch eine Stahlstützenkonstruktion abzufangen.	-	-	-
264	BF-S2	Die bestehende Fassade der Haupthalle ist im Bereich des Anschlusses an den Anbau-West durch eine Stahlstützenkonstruktion abzufangen.	-	-	-
265	**Ende**				

Prinzipdarstellung Peikko Querschnitt



Prinzipdarstellung Peikko Auflager



Baubeschreibung
Beim Anbau West Donau Arena (AWD) handelt es sich um einen Erweiterungsbau des Eisstadions Donau Arena. Durch das Gebäude sollen vorrangig Veranstaltungsräume und Zuschauerplätze für das Eisstadion geschaffen werden. Gleichzeitig entstehen Räume für Fluchtwege, Kabinen, Büros und weitere Nutzungen.

Die Abmessungen des Anbaus betragen ca. L/B/H = 65/16/17 m. Von der VIP Lounge wird der Zugang zu den oberen Rängen des Stadions ermöglicht, was eine Höhe von drei Stockwerken erforderlich macht. Stadion und AWD werden über einen Zwischengang verbunden, um Zugangsmöglichkeiten zu den Tribünen zu schaffen. Im Anbau Nord entstehen Fluchtwege und ein Kiosk. Die beiden Gebäude werden über den Vorplatz verbunden, wobei die Fassadenkonstruktion weitergeführt wird.

Tragstruktur
Auf Grundlage des Architektenentwurfs bietet sich eine Skelettbauweise an. Das Hauptrahmensystem verläuft in Gebäudequerrichtung. Die Hauptrahmen führen die vertikalen Lasten nach unten. Auf den Unterzügen des Hauptrahmens liegt das Deckensystem auf, welches im Regelfall einachsig in Längsrichtung des Gebäudes spannt. Die Hauptrahmen orientieren sich am Stützenraster des Stadions (Achsraster 6 m). Die Stützen tragen die Auflagerlasten geschossweise ab und werden auf Einzel- und Streifenfundamenten gegründet. Die Aussteifung erfolgt über zwei Treppenhauskerne und verschiedene Wände. Da die unteren zwei Geschosse geringere Anforderungen an die räumliche Flexibilität haben, wird dort eine Mittelstütze platziert, wodurch günstige Spannweiten von 6 m entstehen. Die Geschosse des VIP Bereichs sollen möglichst stützenfrei bleiben, wodurch Spannweiten von 12 m erforderlich sind. In der weiteren Planung wird untersucht, ob die Bestandsstützen als Auflager für den Verbindungssteg genutzt werden können.

WU Bauteile
Herstellung von WU Bauteilen gemäß WU Richtlinien. Es wurde die Anforderungsklasse A mit einer zulässigen Rissbreite von wk = 0,2 mm für WU Bauteile festgelegt. Die WU-Bauteile werden aufgrund drückendes Grundwassers in die Beanspruchungsklasse 1 eingestuft.

Die Zusammensetzung des WU Betons sowie die Ausbildung der Arbeitsfugen sind durch die ausführende Firma in Abstimmung mit dem Tragwerksplaner festzulegen. Alle Fugenabdichtungen der Bauwerksfugen sind von der ausführenden Firma als geschlossenes System zu planen und auszuführen. Betonqualitätsanforderungen gemäß DIN EN 1992 1. Die Richtlinien des DAfStb zur Nachbehandlung von Beton sind einzuhalten (EN 13670; DIN 1045 3). Für die Anschlussbewehrung der Stahlbetonwände ist der entsprechende Geschossplan maßgebend. Arbeitsfugen sind gemäß DIN EN 1992 1 1, Abschnitt 6.2.5, „verzahnt" auszubilden. Die Festlegung der nicht im Plan dargestellten Arbeitsfugen erfolgt durch den Unternehmer nach den anerkannten Regeln der Technik. Arbeitsfugen sind so anzuordnen, dass Zwangsbeanspruchungen infolge Schwindbehinderung auf ein Mindestmaß reduziert werden.

Alle Durchdringungen durch wasserundurchlässige Bauwerke müssen sorgfältig geplant und abgedichtet werden. Dies betrifft nicht nur Rohrdurchführungen oder Leitungskanäle, sondern auch Ankerhülsen aus dem Verspannen der Schalung. Auf die richtige Auswahl wassersperrender Schalungsanker und geeigneter Abstandshalter (z. B. aus Faserzement) ist zu achten. Abstandshalter und Schalungsanker dürfen die Wasserundurchlässigkeit des Bauwerks nicht beeinträchtigen. Geeignete Abstandshalter sind im DBV Merkblatt „Abstandshalter" aufgeführt. Die Ausführung der wasserundurchlässigen Stahlbetonbauteile erfolgt nach den WU Richtlinien des DAfStb unter Verwendung schwindarmer und rissunempfindlicher Betone. Fugenbänder (Bleche) sind nach Herstellervorschrift einzubauen bzw. zu verschweißen.

Sichtbeton
Für innenliegende Sichtbetonwände wurde die Sichtbetonanforderung Klasse 2 festgelegt. Die Rissbreite dieser Bauteile wird mit wk = 0,3 mm begrenzt. Zusätzliche Anforderungen aus der Sichtbetonklasse sind bei Betonzusammensetzung und Ausführung zu beachten. Einzuhaltende Anforderungen gemäß Sichtbetonklassen (Quelle: Heidelberger Beton – Sichtbetonklassen und Anforderungen):

- ausreichend hoher Mehlkorn- und Mörtelgehalt
- Zementgehalt ≥ 300 kg/m³
- w/z Wert ≤ 0,55 (ggf. mit Verflüssiger)
- kein Restwasser und kein Restbeton verwenden
- konstante Dosierung sicherstellen (Schwankungen führen zu Farbunterschieden)
- Herstellwerk und Ausgangsstoffe während der Bauausführung nicht wechseln
- Größtkorn max. 8–16 mm
- Probeflächen werden dringend empfohlen. Im Leistungsverzeichnis sind Positionen zum nachträglichen geregelten Schließen von Rissen mit unplanmäßigen Breiten gemäß DAfStb Richtlinie „Schutz und Instandsetzung von Beton bauteilen" vorzusehen.

Bau und Montagezustände
Die Aussteifungen und Unterstützungen für Bau und Montagezustände werden durch die ausführende Firma festgelegt und statisch nachgewiesen (z. B. bei wandartigen Trägern und Überzügen). Etwaig erforderliche Arbeitsfugen müssen in Zusammenarbeit mit dem Architekten und der Baufirma festgelegt werden (symmetrisches Schalungsbild etc.). Vorschläge zur Ausführung von Arbeitsfugen gemäß Zement Merkblatt Betontechnik B22 (1.2002).

Gründung
Maßgebend für die Abmessungen der Fundamente ist die Nähe zum Bestand. Die Einzelfundamente der Stadionstützen ragen bis zu 1,60 m über die Stützenaußenkante hinaus. Der Verbindungssteg zwischen Erweiterung und Stadion soll 2,5 m betragen. Damit die Fundamente nicht kollidieren, werden die neuen Fundamente auf der Stadionseite als Streifenfundamente ausgebildet, um die neuen Stützen möglichst nah an den Bestand heranzurücken. Die Fundamente auf der Vorderseite werden als Einzelfundamente ausgeführt.

Fundamentabmessungen:
- Streifenfundament: B/H = 1,8/0,80 m
- Einzelfundament: B/L/H = 3,00/3,00/0,80 m

Lastabtragende und aussteifende Wände werden auf Streifenfundamente gegründet. Aufgrund hoher Lasten wird die Bodenplatte der Treppenhauskerne tragend ausgebildet. Bei Arbeiten am Bestand sind konstruktive Sicherungsmaßnahmen zu berücksichtigen, die den Erddruck aufnehmen und ein Abrieseln des Bodens verhindern. In Nähe der Bestandsfundamente ist der Gründungshorizont durch Magerbetonplomben bis zur Unterkante der Bestandsfundamente zu führen.

Lastannahmen
Ständige Lasten:
- Eigenlasten gemäß DIN EN 1991 1 1.
- Verkehrslasten: siehe Lastaufstellung.
- Schneelasten: gemäß DIN EN 1991 1 3, Zone 1a, H ≈ 416 m ü. NN, sk = 0,81 kN/m².
- Windlasten: gemäß DIN EN 1991 1 4,
- Windzone 1, qp = 0,66 kN/m².

Da es sich um ein Bestandsbauwerk handelt, sind sämtliche Maße vor Materialbestellung und Ausführung eigenständig zu überprüfen.

Stützenstoß von Firma Peikko: gemäß Planungsunterlagen Peikko STS1

Index	Datum	Änderungen	Gez.
h			
g			
f			
e	30.09.2026	Leitdetail Verguß Stütze / Fundament, Wand unter DG-UZ3 in Gipskarton, Pos. Liste Zeile 95+103, Leitdetail Schnitt Gründung	MB
d	17.09.2026	Detail Magerbeton-Auffüllung Bestand; Ergänzung div. Pos. in den Visualisierungen; Angaben zum Sichtbeton, Dorne BPL entfällt	MB
c	11.08.2026	Anpassung Hinweistext Stützen	JA
b	27.07.2026	Anpassung Geometrie Treppe (Mail H. Brunner vom 15.07.26) Verdornung Bodenplatte / Randträger Wartungsbalkon usw.	MB
a	06.05.2026	Der Plan wurde überarbeitet, konstr. Trennung zwischen Ortbeton und Fertigteilen, weitere Einbauteile wurden dargestellt.	MB

ZOTTINGENIEURE
Büro für Baustatik und Tragwerksplanung
Prüfeninger Schloßstr. 4a/II
93051 Regensburg
T 0941/3 96 43-0
F 0941/3 96 43-20
@ info@zott-ingenieure.de
W www.zott-ingenieure.de

Objekt:
P2503 Anbau West Donauarena
Multifunktionaler Erweiterungsbau
Donau-Arena

Bauherr:
Das Stadtwerk Bäder und Arenen GmbH
Greflingerstraße 26
93055 Regensburg

Entwurfsverfasser:
PURE GRUPPE
Architektengesellschaft mbH
Watmarkt 5
93047 Regensburg

Bauteil

LPH4 - Positionsplan / 3. Obergeschoss / E3

Der Plan stimmt mit dem Prüfexemplar überein (eventuelle Prüfeintragungen wurden übernommen) ja ☐ nein ☐
Prüfbericht-Nr.: ...
Datum des Prüfberichts: ...
Unterschrift Tragwerksplaner: ...

Gez.	Datum	Maßstab	Grundlage: PURE GRUPPE Architektengesellschaft mbH	Dateibezeichnung:	Plan-Nr.
MB	28.10.2025	1:100	Stand 06.02.2026 via pdf / Update 17.02.2026 via ifc	2025-10-28-AWD-TP-EP-E3-LPH4-P-06e-1-100	**2025-09-LPH4-P-06e**

H/B = 880 / 1650 (1.45m²) Allplan 2025