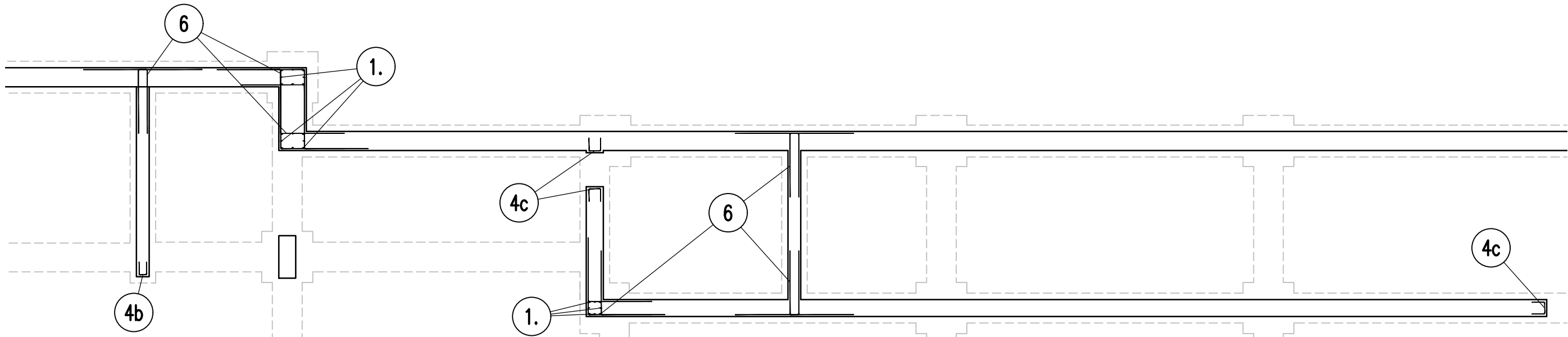
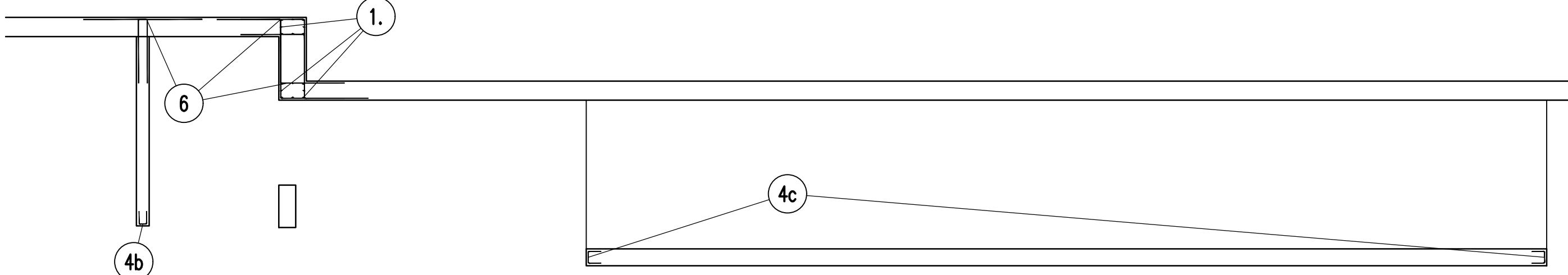


VÝZTUŽ STĚN - 2.ČÁST

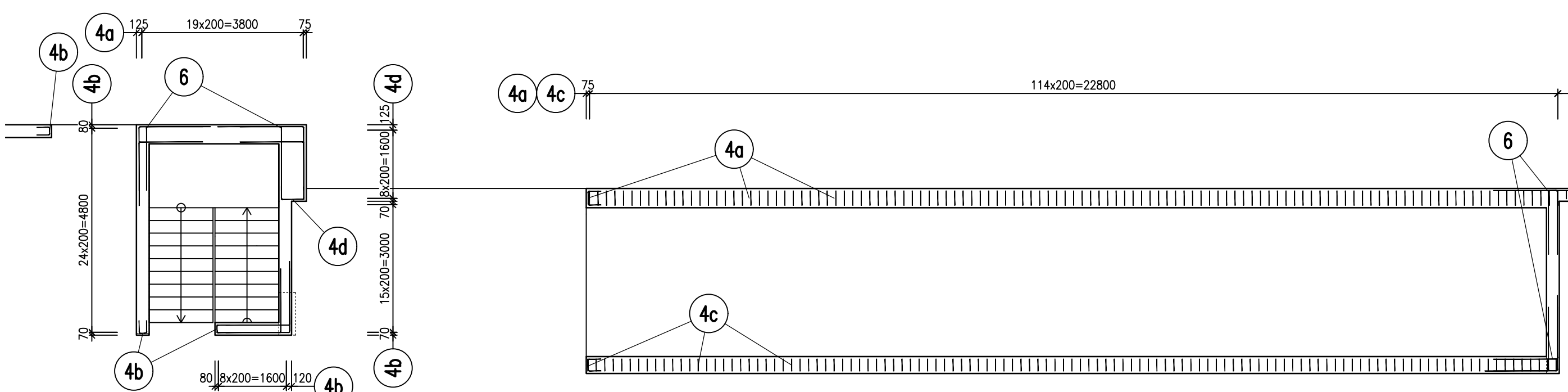
PŮDORYSNÉ SCHÉMA 1PP 1:100



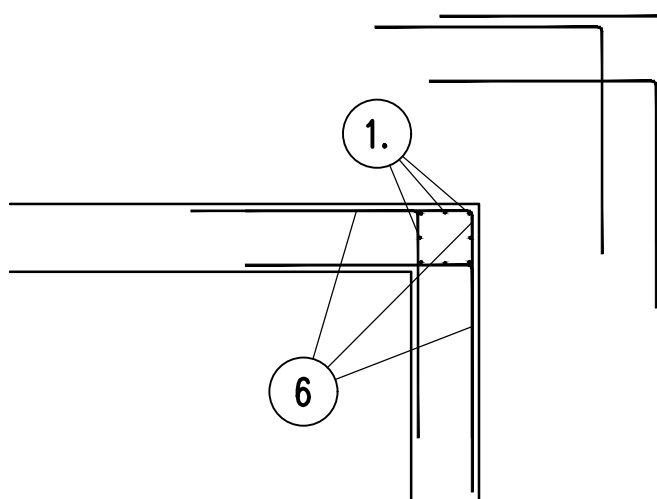
PŮDORYSNÉ SCHÉMA 1NP 1:100



PŮDORYSNÉ SCHÉMA 2NP 1:100



PŮDORYSNÉ SCHÉMA
VYZTUŽENÍ ROHŮ 1:50



VÝKAZ KARISÍTÍ

OZN.	Ø [mm]	PLOCHA		ks	PLOCHA DLE Φ [m²]	
		1ks [m²]			KARI Φ8x100x100	KARI Φ10x100x100
K1	KARI 8/8	6	0		0,00	
K2	KARI 10/10	6	108			648,00
PLOCHA DLE Φ CELKEM			[m²]		0,00	648,00
HMOTNOST DLE Φ 1m²			[kg]		7,900	12,340
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]		0,00	7996,32
HMOTNOST CELKEM			[kg]		7 996	

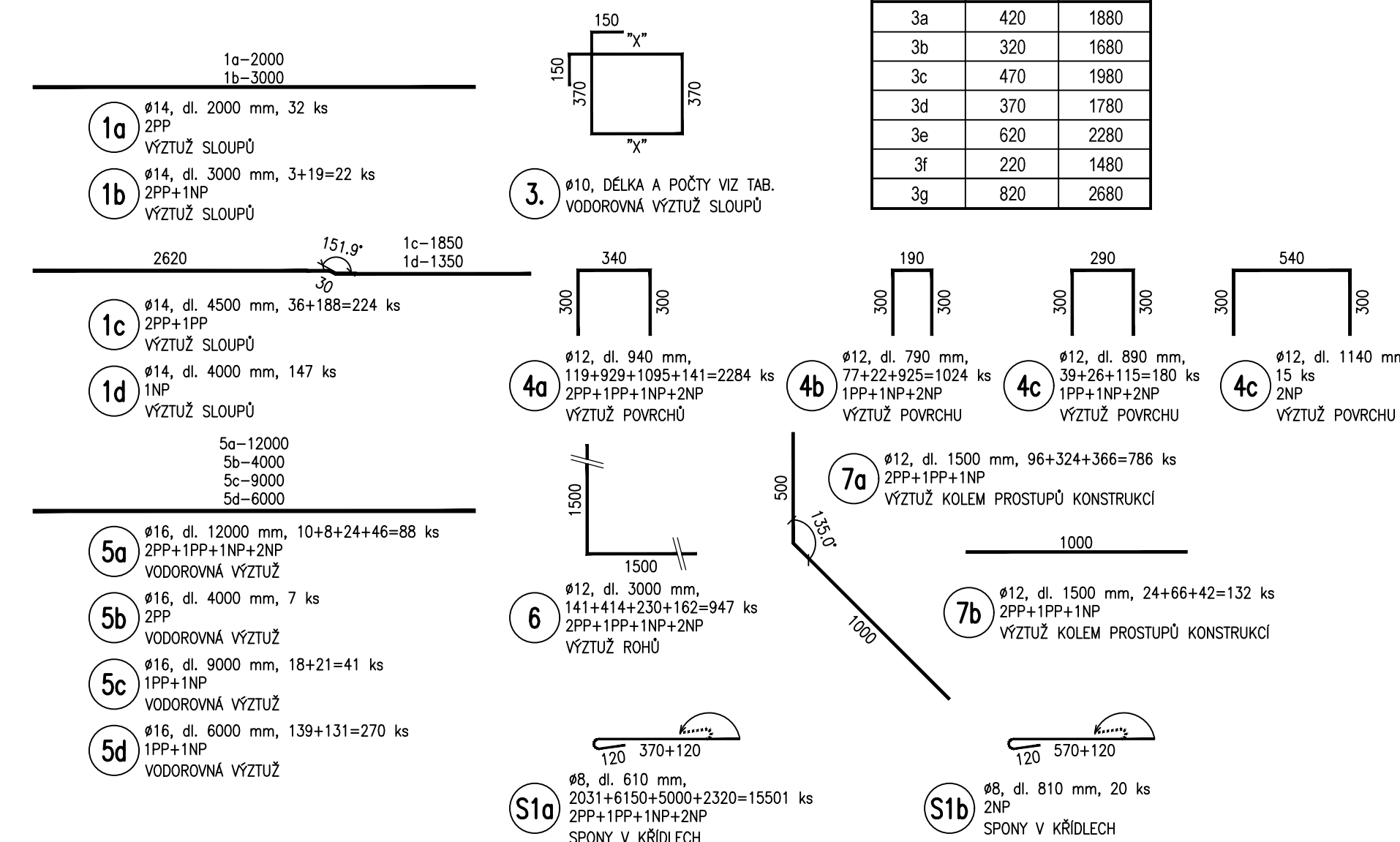
OZN.	Ø [mm]	PLOCHA		ks	PLOCHA DLE Φ [m²]	
		1ks [m²]			KARI Φ8x100x100	KARI Φ10x100x100
K1	KARI 8/8	6	94		564,00	
K2	KARI 10/10	6	184			1104,00
PLOCHA DLE Φ CELKEM			[m²]		564,00	1104,00
HMOTNOST DLE Φ 1m²			[kg]		7,900	12,340
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]		4455,60	13623,36
HMOTNOST CELKEM			[kg]		18 079	

OZN.	Ø [mm]	PLOCHA		ks	PLOCHA DLE Φ [m²]	
		1ks [m²]			KARI Φ8x100x100	KARI Φ10x100x100
K1	KARI 8/8	6	110		660,00	
K2	KARI 10/10	6	110			660,00
PLOCHA DLE Φ CELKEM			[m²]		660,00	660,00
HMOTNOST DLE Φ 1m²			[kg]		7,900	12,340
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]		5214,00	8144,40
HMOTNOST CELKEM			[kg]		13 358	

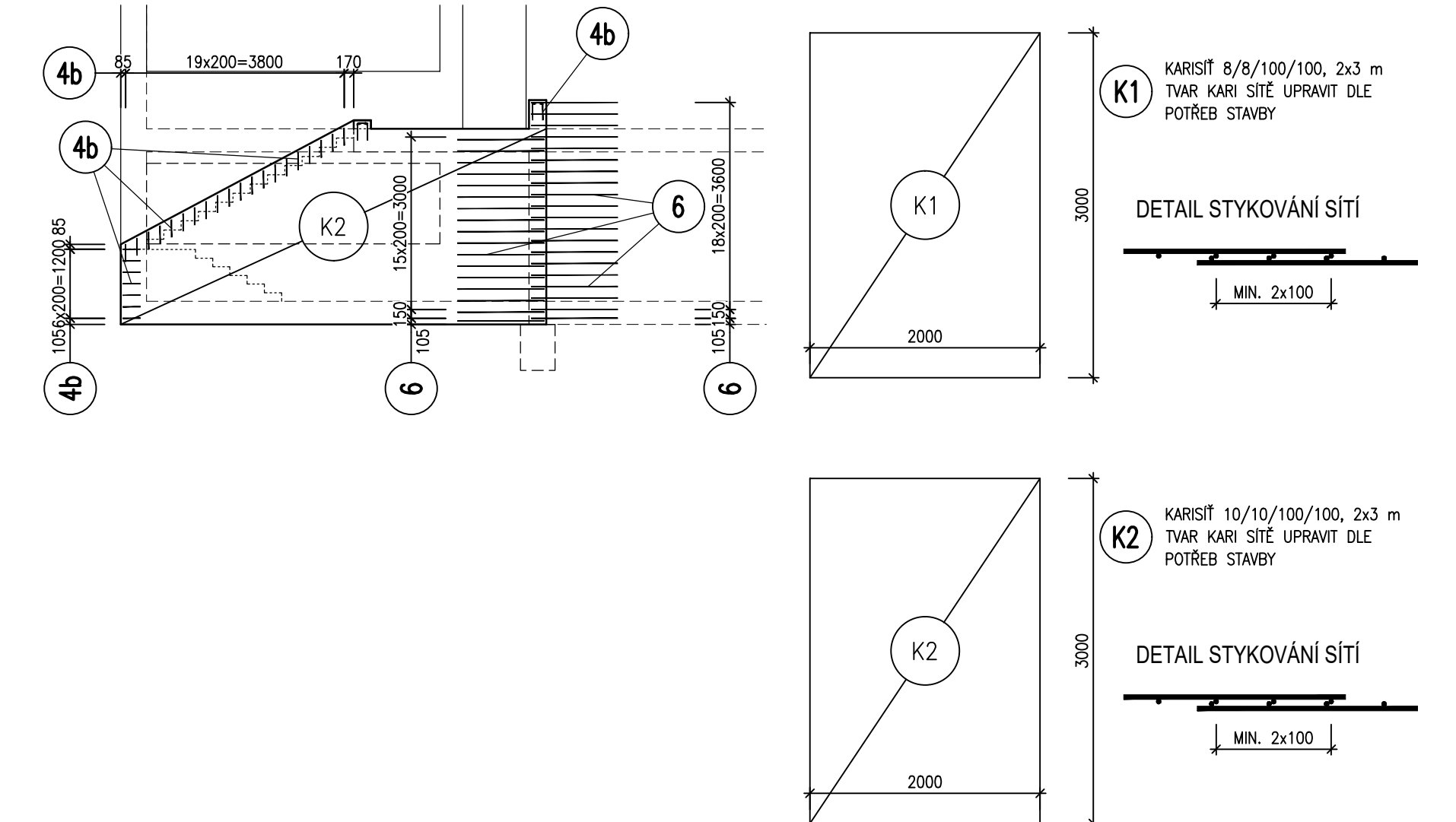
OZN.	Ø [mm]	PLOCHA		ks	PLOCHA DLE Φ [m²]	
		1ks [m²]			KARI Φ8x100x100	KARI Φ10x100x100
K1	KARI 8/8	6	61		366,00	
K2	KARI 10/10	6	0			0,00
PLOCHA DLE Φ CELKEM			[m²]		366,00	0,00
HMOTNOST DLE Φ 1m²			[kg]		7,900	12,340
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]		2891,40	0,00
HMOTNOST CELKEM			[kg]		2 891	

VÝTAH VÝZTUŽE 1:25

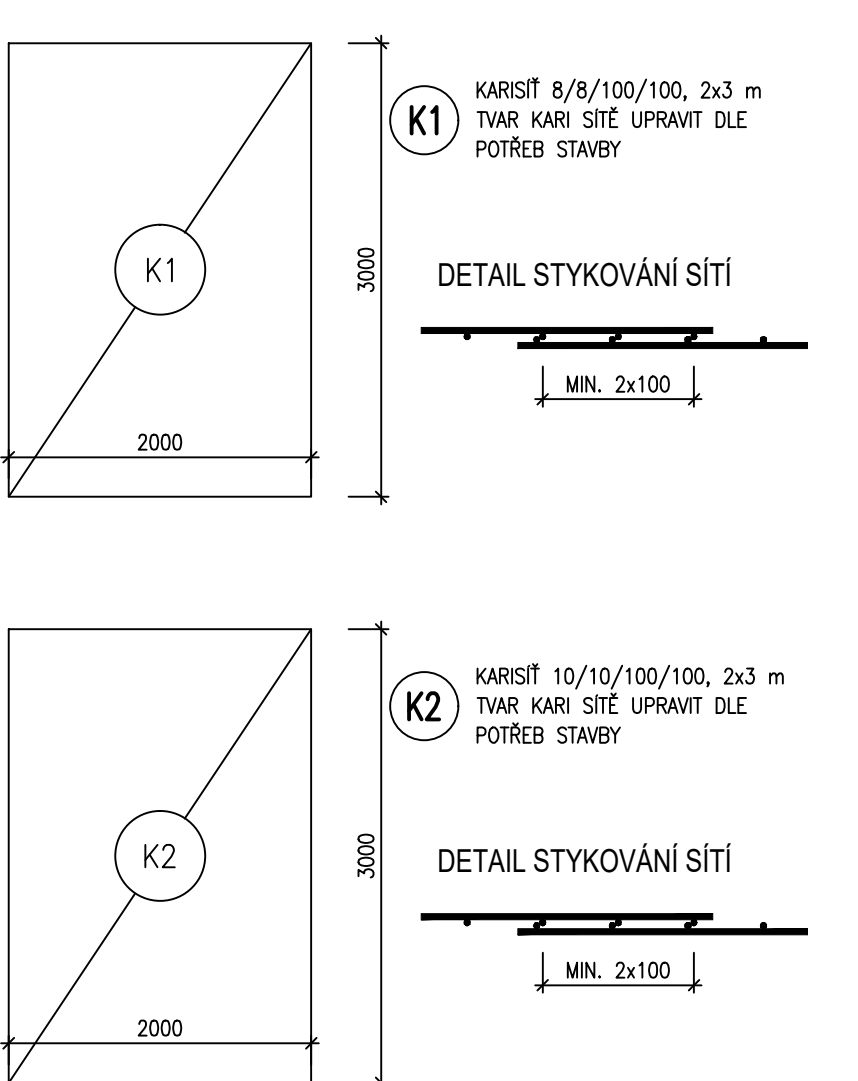
VÝZTUŽ JE KÓTOVÁNA NA VNĚJŠÍ OBRYŠ ŽELEZ



VÝCHODNÍ POHLED A-A 1:100



VÝTAH KARISÍTÍ



VÝKAZ VÝZTUŽE

2NP

OZN.	Ø [mm]	DĚLKA 1ks [mm]	ks	DĚLKA DLE Φ [m]			
				Φ 8	Φ 12	Φ 16	
4a	12	940	141		132,54		
4b	12	790	925		730,75		
4c	12	890	115		102,35		
4d	12	1140	15		17,10		
5a	16	12000	46			552,00	
6	12	3000	162		486,00		
S1a	8	610	2320	1415,20			
S1b	8	810	20	16,20			
DĚLKA DLE Φ CELKEM			[m]	1431,40	1468,74	552,00	
HMOTNOST DLE Φ 1bm			[kg]	0,395	0,888	1,578	
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]	564,81	1303,97	871,24	
HMOTNOST CELKEM			[kg]	2 740			

1NP

OZN.	Ø [mm]	DĚLKA 1ks [mm]	ks	DĚLKA DLE Φ [m]				
				Φ 8	Φ 10	Φ 12	Φ 14	Φ 16
1b	14	3000	19					57,00
1d	14	4000	147					588,00
3a	10	1880	163		306,44			
3b	10	1680	37		62,16			
3d	10	1780	36		64,08			
4a	12	940	1095			1029,30		
4b	12	790	22			17,38		
4c	12	890	26			23,14		
5a	16	12000	24					288,00
5c	16	9000	21					189,00
5d	16	6000	131					786,00
6	12	3000	230			690,00		
7a	12	1500	366			549,00		
7b	12	1000	42			42,00		
S1a	8	610	5000	3050,00				
DĚLKA DLE Φ CELKEM			[m]	3050,00	432,68	2350,82	645,00	1263,00
HMOTNOST DLE Φ 1bm			[kg]	0,395	0,617	0,888	1,208	1,578
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]	1203,48	266,76	2087,09	779,43	1993,44
HMOTNOST CELKEM			[kg]	6 330				

1PP

OZN.	Ø [mm]	DĚLKA 1ks [mm]	ks	DĚLKA DLE Φ [m]				
				Φ 8	Φ 10	Φ 12	Φ 14	Φ 16
1c	14	4500	188				846,00	
3a	10	1880	131		246,28			
3b	10	1680	33		55,44			
3c	10	1960	33		65,34			
3d	10	1780	14		24,92			
3g	10	2680	25		67,00			
4a	12	940	929			873,26		
4b	12	790	77			60,83		
4c	12	890	39			34,71		
5a	16	12000	8					96,00
5c	16	9000	18					162,00
5d	16	6000	139					834,00
6	12	3000	414			1242,00		
7a	12	1500	324			486,00		
7b	12	1000	66			66,00		
S1a	8	610	6150	3751,50				
DĚLKA DLE Φ CELKEM			[m]	3751,50	458,98	2762,80	846,00	1092,00
HMOTNOST DLE Φ 1bm			[kg]	0,395	0,617	0,888	1,208	1,578
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]	1480,28	282,98	2452,85	1022,32	1723,54
HMOTNOST CELKEM			[kg]	6 962				

2PP

OZN.	Ø [mm]	DĚLKA 1ks [mm]	ks	DĚLKA DLE Φ [m]					
				Φ 8	Φ 10	Φ 12	Φ 14	Φ 16	
1a	14	2000	32					64,00	
1b	14	3000	3					9,00	
1c	14	4500	36					162,00	
3b	10	1680	15		25,20				
3e	10	2280	21		47,88				
3f	10	1480	5		7,40				
4a	12	940	119			111,86			
5a	16	12000	10					120,00	
5b	16	4000	7					28,00	
6	12	3000	141			423,00			
7a	12	1500	96			144,00			
7b	12	1000	24			24,00			
S1a	8	610	2031	1238,91					
DĚLKA DLE Φ CELKEM			[m]	1238,91	80,48	702,86	235,00	148,00	
HMOTNOST DLE Φ 1bm			[kg]	0,395	0,617	0,888	1,208	1,578	
HMOTNOST DLE Φ CELKEM			[kg]	488,85	49,62	624,01	283,98	233,59	
HMOTNOST CELKEM			[kg]	1 680					

POZNÁMKY

1.) ÚHEL OHYBŮ VÝZTUŽE JE 90°, NENÍ-LI UVEDENO JINAK.

MATERIÁLY

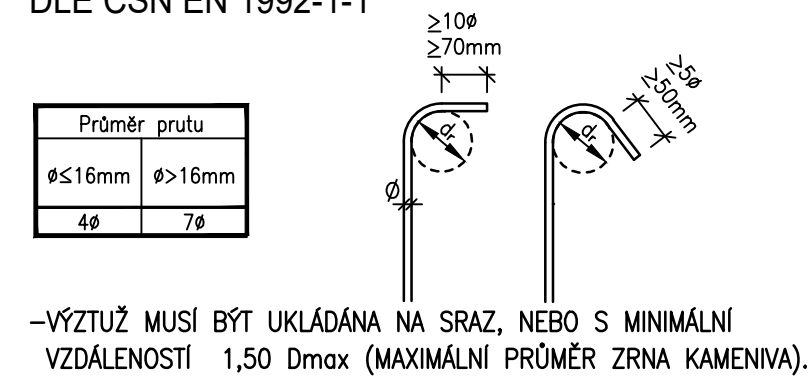
BETONY BUDOU PROVEDENY DLE ČSN EN 206+A2

OCEL B 500B

KRYTÍ:
NOMINÁLNÍ KRYTÍ NK 30 mm
MINIMÁLNÍ KRYTÍ NK 40 mm


BETON C 30/37 XC4, XF1 (CZ,F.2) - CI 0,2; Dmax 16 - S4

NEJMENŠÍ PRŮMĚR TRNU d_r PRO OHYBÁNÍ
DLE ČSN EN 1992-1-1



-VÝZTUŽ MUSÍ BÝT UKLÁDÁNA NA SRAZ, NEBO S MINIMÁLNÍ
VZDÁLENOSTÍ 1,50 Dmax (MAXIMÁLNÍ PRŮMĚR ZRNA KAMENIVA).

D.1.2
SO 199

SO 199			SOUTRACOVNÝ SYSTÉM: VÝŠKOVÝ SYSTÉM:		S-JTSK BPV
VEDOUČÍ PROJEKTANT	Ing. Martin REHULKA	<i>REHULKA</i>		Projekční kancelář PRIS spol. s r.o. OSOVA 20, 625 00 BRNO tel. / fax 547 212 053. e-mail info@pris.cz	
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT	Ing. David MEZERA	<i>MEZERA</i>			
VYPRACOVAL	Ing. Jiří KUTÁLEK	<i>KUTÁLEK</i>			
KONTROLOVAL	Ing. Jiří ŠRUBAŘ	<i>ŠRUBAŘ</i>			
KRAJ	JIHOMORAVSKÝ	OBJEDNATEL DOKUMENTACE	Statutární město Brno, m.č. Brno-Nový Lískovec	DATUM	09/2025
AKCE				FORMÁT	10 A4
Parkovací dům Nový Lískovec				MĚŘÍTKO	1:100, 1:50, 1:25
				STUPEŇ	PDPS
				ČÍS. ZAKÁZKY	21180
				ARCHIVNÍ ČÍS.	12_VST_dwg
PŘÍLOHA				ČÍS. SOUPRAVY	ČÍS. VÝKRESU
VÝZTUŽ STĚN - 2.ČÁST					12