

Výkaz ocel ových sl oupků								
Označení typu	Průřez profilu	Délka	Počet	Jmenovitá hmotnost	Celková hmotnost	Celk. hmotnost + rezerva 15%	Plocha povrchu průřezu	Nátěrová plocha
OS01	HEB 200	11 580 mm	3	61,30 kg/m	710 kg	816 kg	1,15 m²/m	13,33 m²
OS01	HEB 160	41 770 mm	13	42,60 kg/m	1 779 kg	2 046 kg	0,92 m²/m	38,43 m²
OS03	HEB 240	168 080 mm	18	83,20 kg/m	13 984 kg	16 082 kg	1,38 m²/m	232,62 m²
OS04	UPN 240	664 mm	2	33,20 kg/m	22 kg	25 kg	0,78 m²/m	0,51 m²
OS05	Jackl 60/60/5 mm	2 724 mm	4	8,42 kg/m	23 kg	26 kg	0,23 m²/m	0,62 m²
OS06	Jackl 160/160/6,3 mm	38 480 mm	8	30,10 kg/m	1 158 kg	1 332 kg	0,62 m²/m	24,01 m²
OS07	IPE 120	3 880 mm	12	10,40 kg/m	40 kg	46 kg	0,48 m²/m	1,84 m²
OS08	Jackl 100/100/6,3 mm	1 830 mm	1	18,20 kg/m	33 kg	38 kg	0,38 m²/m	0,70 m²
		269 008 mm			17 750 kg	20 413 kg		312,07 m²

Výkaz ocel ových prvků								
Označení typu	Průřez profilu	Délka	Počet	Jmenovitá hmotnost	Celková hmotnost	Celk. hmotnost + rezerva 15%	Plocha povrchu průřezu	Nátěrová plocha
OK01	HEA 180	15 820 mm	5	35,50 kg/m	562 kg	646 kg	1,02 m²/m	16,14 m²
OK02	HEB 160	22 030 mm	9	42,60 kg/m	938 kg	1 079 kg	0,92 m²/m	20,31 m²
OK03	HEB 240	123 300 mm	30	83,20 kg/m	10 258 kg	11 797 kg	1,38 m²/m	170,64 m²
OK04	IPE 180	214 390 mm	59	18,80 kg/m	4 031 kg	4 635 kg	0,70 m²/m	149,64 m²
OK05	UPN 240	107 950 mm	27	33,20 kg/m	3 584 kg	4 121 kg	0,78 m²/m	84,20 m²
OK06	Ø20 mm	113 400 mm	22	2,46 kg/m	279 kg	321 kg	0,07 m²/m	7,60 m²
OK07	Jackl 100/100/6,3 mm	117 300 mm	30	18,20 kg/m	2 135 kg	2 455 kg	0,38 m²/m	45,04 m²
OK08	HEB 200	6 160 mm	3	61,30 kg/m	377 kg	434 kg	1,15 m²/m	7,09 m²
OK09	HEB 220	42 810 mm	11	71,50 kg/m	3 061 kg	3 520 kg	1,27 m²/m	54,37 m²
OK10	UPN 260	4 650 mm	1	37,90 kg/m	176 kg	203 kg	0,83 m²/m	3,88 m²
OK11	Jackl 60/60/5 mm	62 290 mm	24	8,42 kg/m	524 kg	603 kg	0,23 m²/m	14,14 m²
OK12	Jackl 150/150/5 mm	16 020 mm	7	22,60 kg/m	362 kg	416 kg	0,59 m²/m	9,40 m²
OK13	Jackl 150/150/8 mm	6 340 mm	1	35,10 kg/m	223 kg	256 kg	0,58 m²/m	3,67 m²
OK14	Jackl 160/160/6,3 mm	17 700 mm	10	30,10 kg/m	533 kg	613 kg	0,62 m²/m	11,04 m²
OK15	HEB 180	11 280 mm	3	51,20 kg/m	578 kg	664 kg	1,04 m²/m	11,70 m²
OK16	IPE 120	72 060 mm	37	10,40 kg/m	749 kg	862 kg	0,48 m²/m	34,23 m²
		953 480 mm			28 370 kg	32 625 kg		643,09 m²

- (R01) OCELOVÁ VNITŘNÍ VYROVNÁVACÍ RAMPA
- TVOŘENA OCELOVOU KONSTRUKCÍ Z PROFILŮ IPE 120 (VIZ VÝKAZ: SLOUPY OS07, NOSNÍKY OK16)
 - MEZI PROFILY IPE 120 VYVÁŘEN PLECH P6 + Z BOKU RAMPY KRYCÍ PLECH P6 (BARVA DLE ARCHITEKTA)
 - PLOŠNÁ HMOTNOST PLECHU P6 47,10 kg/m², CELKOVÁ VÝMĚRA A= 9,50 m² + PRŮŘEZ 15% = 10,93 m² (CELKOVÁ HMOTNOST 514,80 kg)
 - PLECH P15 KLADEJEN NA PROFILY IPE 120 PRO VYNESENÍ ŽB DESKY + ZESPODU PROFILŮ IPE ŠÍŘKY 250 mm V KONTAKTU S PODLAHOU (PRO PLOŠNÝ ROZNO SNATÍŽENÍ)
 - PLOŠNÁ HMOTNOST PLECHU P15 117,75 kg/m², CELKOVÁ VÝMĚRA A= 26,65 m² + PRŮŘEZ 15% = 30,65 m² (CELKOVÁ HMOTNOST 3609,00 kg)
 - NADBETONÁVKA TL 65 mm (C30/37 - XC3) - CELKOVÝ OBJEM V=1,75 m³, VYZTUŽENÍ 125 kg/m³ (NAPŘ. 1x KARI Ø8/Ø8/100/100 mm)

LEGENDA MATERI ÁLŮ – STAV PRVKU

	stávající prvky a konstrukce
	nové prvky a konstrukce

INFORMACE - STÁVAJÍCÍ NOSNÉ KONSTRUKCE

- HLAVNÍ NOSNÉ KONSTRUKCE HALY BYLY VYNESENÝ FIRMOU KONSTAT NA ZÁKLADĚ DOHLEDANÉ HISTORICKÉ DÍLENSKÉ DOKUMENTACE OCELOVÉ KONSTRUKCE
- VNITŘNÍ NOSNÉ KONSTRUKCE VESTÁVKŮ BYLY VYNESENÝ NA ZÁKLADĚ DOHLEDANÉ DOKUMENTACE ZE STAVEBNÍHO ÚRAU
- ZÁKLADOVÉ KONSTRUKCE BYLY VYNESENÝ NA ZÁKLADĚ DOHLEDANÉ DOKUMENTACE ZE STAVEBNÍHO ÚRAU (ZMNI STADION ZASTŘEŠENÍ (PROSINEC 1980)) DLE TECHNICKÉ ZPRÁVY BYL PROJEKT ZALOŽENÍ ZPRACOVÁN FIRMOU GEODINSTRUS JHLAVA (MG. LAURIMAN), JEŽ SI PORTAL OBJEDNATEL NAPŘÍMO, TUDÍZ TENTO PODROBNÝ PROJEKT NEBYL NA ÚRADE DOHLEDAN

- DŮLEŽITÉ:**
- PO ZAPOČETÍ STAVEBNÍCH PRACÍ A ODHALENÍ VSECH NOSNÝCH KONSTRUKCÍ JE NUTNÉ OVĚŘIT, ZE PŘEBÍRANÉ INFORMACE Z PROJEKTŮ SE SHODUJÍ S REALITOU
 - VYBÍRANÉ STÁVAJÍCÍ PILOTY, U KTERÝCH DOSLO K PŘESUNUTÍ OCELOVÉHO ZTUŽIDLA A VYTVOŘENÍ NOVÝCH ZARÁZEK, JE NUTNÉ PROVĚŘIT, ZDA-LI JSOU ROVNOMĚRNĚ STEJNÉ, JAKO TY PŮVODNÍ SE ZTUŽIDLY PO ZAPOČETÍ STAVBY

BETON:

C 25/30	XC2, XA1 - CL 0,20-D _{max} 22 - PILOTY, KALICHY, ŽELEZOBETONOVÁ PŘEVÁŽKA
C 30/37	XC4, XF3, XA1 - CL 0,20-D _{max} 22 - VENKOVNÍ PREFABRIKOVANÉ KONSTRUKCE, VODĚNEPROPUSTNÉ KONSTRUKCE, JÍMKY
C 30/37	XC1 - CL 0,20-D _{max} 22 - VNITŘNÍ SLOUPY, VNITŘNÍ PRŮVLAKY, VNITŘNÍ PREFABRIKOVANÉ STĚNY
C 45/55	XC1 - CL 0,20-D _{max} 22 - VNITŘNÍ PŘEDPÍATE ŽB PANELE
C 12/15	X0 - CL 1,00-D _{max} 22 - PRŮSTYBY BETON

- Krytí průvlaků a nosných žb stěn nad ± 0,000 v tl. min 20 mm
- Krytí základových konstrukcí v tl. 40 mm s betony bez zvýšeného množství záměsové vody
- Krytí pilotových základů v tl. 100 mm

OCEL:


- S235 - VÁLCOVANÉ PROFILY
- skupina ocelové konstrukce **EXC 2**
 - alydová nátěrová hmota - 1x základní + 1x základní/vrchní (lze probarvit, barva dle architektka), celková tl. nátěrové hmoty = 200 µm (100+100 µm)
 - stupeň korozní agresivity prostředí (ISO 12944) - **C2**
 - požadovaná životnost nátěrového systému - **velmi vysoká (vñ)**
 - sroubované spoje budou vzduchotěsně tmelené: pozinkované šrouby pevnost 8.8; případné svary dle síly připojovaných materiálů
- TRAPEZOVÝ PLECH OCEL S320 GD
- B 500B - VYZTUŽ ŽELEZOBETONU
- Y1860S7_R1 (f_{pk} = 1860 MPa, f_{p0,1k} = 1600 MPa) - PŘEDPÍNAČI OCELI

MIKROPILOTY:

- ZÁLIVKA A INJEKTÁŽ - CEMENTOVÁ SUSPENZE - CEM II/B-S42R - C/V = 2:1
- MINIMÁLNÍ INJEKTÁŽNÍ TLAK: 1,0 MPa
 - KONEČNÝ INJEKTÁŽNÍ TLAK: 1,5 MPa
 - SPOTŘEBA SMĚS: 70 l/m
 - INJEKTÁŽNÍ ETÁŽE: a= 0,5 m

Důležité!!!

- HLOUBKY ZALOŽENÍ ZÁKLADOVÝCH KONSTRUKCÍ VYCHÁZÍ Z PROVEDENÉHO JEP/HPSP, Z KTERÉHO BYLY VYNESENÝ HLOUBKY VRSTEV ZEMNÍ/HORNIN ZASAŽENÝCH VE VRTLU. NICMÉNĚ JE NUTNÉ PO ZAPOČETÍ HRUBÝCH TERÉNNÍCH ÚPRAV PŘÍKLAT ODPOVĚDNÉHO GEOLOGA, KTERÝ UPŘESNÍ REALNÝ PRŮBĚH VÝSTV.
- VÝKRESY VYZTUŽE ŽB KONSTRUKCÍ BUDOU PROVEDENÝ VYBRANÝM DODAVATELEM V RÁMCI DÍLENSKÉ DOKUMENTACE!! JE NUTNÉ KOORDINOVAT POZDĚ A VELIKOSTI DLE FINÁLNÍ VYBÍRANÉ TECHNOLOGIE DODAVATELEM STAVBY!!
- NA VESKÉRE OCELOVÉ KONSTRUKCE BUDĚ PROVEDENA VYBRANÝM DODAVATELEM DÍLENSKÉ DOKUMENTACE!!
- VESKÉRE PROSTUPY PRVKŮ TŽB BUDOU KOORDINOVÁNY V RÁMCI DÍLENSKÉ DOKUMENTACE S VYBRANÝM DODAVATELEM!!
- OCELOVÝ VÝHĚNY OKEN, DVĚŘÍ A VSECH PROSTUPŮ JE NUTNÉ KOORDINOVAT S ASŘ A TŽB
- PROSTUPY V MONOLITICKÝCH A PREFABRIKOVANÝCH ŽELEZOBETONOVÝCH KONSTRUKCÍCH NUTNO PROVÁDĚT JÁDROVÝM VRTÁNÍM NEBO ŘEZÁNÍM. VĚTŠÍ PROSTUPY, KTERÉ NEJSOU V PD ZAKRESLENY NUTNO KONZULTOVAT SE STATIKEM
- NOSNÁ PREFABRIKOVANÁ KONSTRUKCE TRIBUNY JE PRIMÁRNĚ ŘEŠENA JAKO POHLEDOVÁ VĚTNĚ IMPREGAČNÍ NÁTERŮ. VESKÉRE SPOJE SKELETU BUDOU VZDUCHOTĚSNĚ VÝTMĚLENÉ.
- PODLOŽÍ ZÁKLADŮ MUSÍ BYT ŘADNĚ SROVNÁNO A ZJUTRNĚNO, HUTNĚNÍ KOLEM ZÁKLADOVÝCH PRÁHŮ A PATEK PROVÁDĚT ROVNOMĚRNĚ PO OBOU STRANÁCH!!
- JE NUTNÉ TRAPEZOVÉ PLECHY KOTVIT DLE KONSTRUKČNÍCH ZÁSAD VYBRANÉHO DODAVATELE PLECHŮ A PODMÍNEK URČENÝCH VE STATICKÉM VÝPOČTU PŘI ZPRACOVÁNÍ VÝROBNÍ DOKUMENTACE ZHTVOVITELE

													PODLAHA ZÁZEMÍ + 0,260/494,95		
A	01	02	03	04	05	06	07	08	09	M		Bpv	±0,000		
	10			20			30				1,50		3,00 m	4,50	494,700

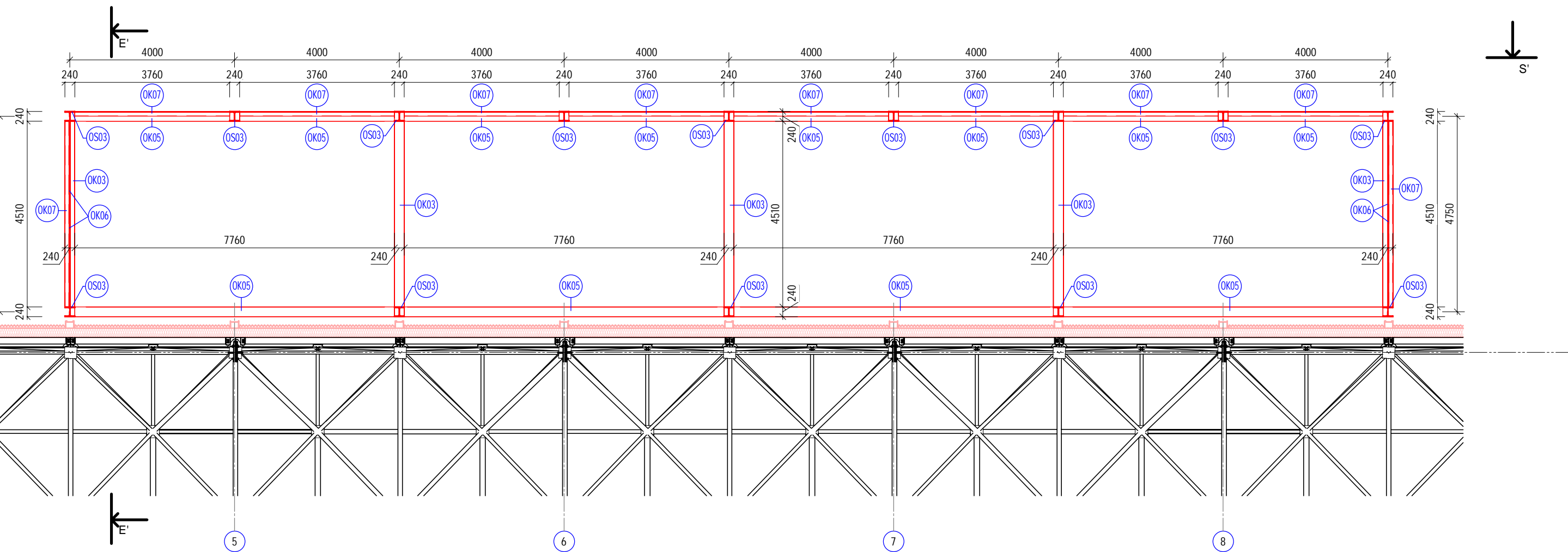
Boele

AUTORIZACE		Ing. Jan Kovářů ČKAIT - 1400609	
		Boele s.r.o a AS PROJECT s.r.o	
		ARCHITEKTURA, PROJEKCE, ENGINEERING, DODAVATELSKÁ ČINNOST A PRODEJ	
		HUMPOLECKÁ 2122, 393 01 PELHŘIMOV, TEL.: 565 323 249, WWW.ASPROJECT.CZ	
DESIGN OBJEKTU		HLAVNÍ PROJEKTANT	ZODPOV. PROJEKTANT
Boele		Ing. Jiří Žák	Ing. Šimon Slavětinský
		VYPRACOVAL	
		Ing. Šimon Slavětinský	

REKONSTRUKCE ZIMNÍHO STADIONU V PELHŘI MOVĚ			
INVESTOR:	Město Pelhřimov, Masarykovo náměstí 1, 393 01 Pelhřimov IČO: 002 48 801	FORMÁT	28 × A4
MÍSTO STAVBY:	parc.č. 323/1, st. 323/6, 313/13 k.ú. Pelhřimov Pelhřimov, Vysočina	DATUM	06/2025
CHARAKTER STAVBY:	rekonstrukce a přístavba	STUPEŇ DOK.	DPS
ODDÍL:	D – SK D.1.2.2. Stavebně-konstrukční řešení SK – Betonové konstrukce	Č. ZAKÁZKY	1146/23
OBSAH:	PŮDORYS RAMPY A STROPNÍ KONSTRUKCE VZT	MĚŘÍTKO:	ČÍS. VÝKRESU:
		1 : 75	D.1.2.2.6

1 Půdorys rampy

1 : 75



2 Půdorys střechy ocel kce

1 : 100