





VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	<div> VODNÍ DÍLA - TBD</div> <div>VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyborská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz</div>	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR					
OBSAH				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
				FORMÁT	
				MĚŘÍTKO	ČÍSLO PŘÍLOHY

VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybernská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH PRŮVODNÍ ZPRÁVA				FORMÁT	
				MĚŘITKO	ČÍSLO PŘÍLOHY A

OBSAH

A.	PRŮVODNÍ ZPRÁVA	2
A.1	Identifikační údaje	2
A.2	Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení	2
A.3	Seznam vstupních podkladů	3

A. PRŮVODNÍ ZPRÁVA

A.1 Identifikační údaje

A.1.1 Údaje o stavbě

Název stavby:	VD Jince – sanace průsaků tělesem hráze a odbahnění nádrže: Doplněný záměr
Místo stavby:	VD Jince a jeho blízké okolí, k.ú. Jince v Brdech, Středočeský kraj (výpis pozemků viz kap. A3)
Předmět dokumentace:	sanace těsnícího prvku, odbahnění nádrže
Stupeň dokumentace:	dokumentace pro provedení stavby (DPS)

A.1.2 Údaje o stavebníkovi

Žadatel:	Povodí Vltavy, státní podnik
IČ:	708 89 953
Adresa:	Holečkova 3178/8, 150 00 Praha 5 - Smíchov

A.1.3 Údaje o zpracovateli dokumentace

Zpracovatel:	VODNÍ DÍLA - TBD a.s.
IČ:	49241648
Adresa:	Hybernská 1617/40, 110 00 Praha 1
Odpovědný projektant:	Ing. Vítězslav Pytelka autorizovaný inženýr pro stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství, č. autorizace 13379

Tato dokumentace je zpracována v souladu s Vyhláškou č. 499/2006 Sb. v platném znění, obsah a rozsah dokumentace je v souladu s Přílohou č. 13 této vyhlášky.

A.2 Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení

Stavba „VD Jince – sanace průsaků tělesem hráze a odbahnění nádrže: Doplněný záměr“ se skládá ze sedmi stavebních objektů.

A.2.1 Stavební objekty

SO 01	bourací práce (investice)
-------	---------------------------

SO 02	sanace návodního těsnění (investice)
SO 03	bezpečnostní přeliv (investice)
SO 04	armaturní šachta (investice)
SO 05	lávka (investice)
SO 06	odbahnění nádrže (údržba)
SO 07	sedimentační nádrž (údržba)

A.3 Seznam vstupních podkladů

A.3.1 Základní informace o rozhodnutích nebo opatřeních, na jejichž základě byla stavby povolena


Stavební (vodoprávní) úřad:	Městský úřad Příbram, odbor životního prostředí, U nemocnice 19B, Příbram I
Datum vyhotovení a číslo jednací rozhodnutí:	

A.3.2 Informace o předchozím stupni projektové dokumentace

Projektová dokumentace vychází ze zpracovaného projektu ve stupni pro stavební povolení akce: „VD Jince – sanace průsaků tělesem hráze a odbahnění nádrže: Doplnění záměr“, zpracovaného firmou VODNÍ DÍLA – TBD a.s. v únoru 2018.

A.3.3 Další podklady

- záměr investora a objednávka č. objednatele O7341/17
- závěry přípravné schůzky a vstupního výrobního výboru akce
- různé archivní situace a řez hrází
- tachymetrické zaměření dotčeného území (VD-TBD, 04/2016)
- výsledky měření a pozorování na vodním díle, zprávy o TBD
- místní šetření, prohlídky, měření a fotodokumentace, informace zástupců objednatele
- katastrální mapa lokality
- vodohospodářská mapa 1: 50 000
- Manipulační řád pro VD Jince na Ohrazenickém potoce (Povodí Vltavy s. p., 1999)

VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyberská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA				FORMÁT	
				MĚŘITKO	ČÍSLO PŘÍLOHY B

OBSAH

B.	SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA.....	2
B.1	Popis území stavby	2
B.2	Celkový popis stavby	9

B. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA

B.1 Popis území stavby

B.1.1 Charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území

Stavební pozemek tvoří prostor dotčený vlastní stavební činností zahrnující navržené konstrukce, tj. plochy v prostoru sdruženého objektu, tělesa hráze, nádrže a usazovací nádrže. Těžiště prací je soustředěno na sdruženém objektu, návodním svahu, odpadní chodbě a v zátopě. Stavba se nachází ve Středočeském kraji, okrese Příbram, v katastrálním území Jince v Brdech. Jedná se o neobydlené území, žádná část stavby neleží na zemědělsky obhospodařovaných pozemcích.

Stavba se nenachází v záplavovém území žádného potoka. Nenachází se v rezervaci, památkové zóně či jinak zvláště chráněném území.

B.1.2 Údaje o souladu s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem

Stavba nemá žádné vazby na územně plánovací dokumentaci – jedná se o změnu dokončené stavby za účelem zajištění funkčnosti a bezpečnosti vodního díla při povodních.

B.1.3 Údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby

Stavba nemá žádné vazby na územně plánovací dokumentaci – jedná se o změnu dokončené stavby za účelem odbahnění nádrže a zajištění bezpečnosti vodního díla při povodních.

Soulad s územním plánem byl vydán dne stavebním úřadem a je doložen v dokladové části E.

B.1.4 Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využití území

Stavba nevyžaduje výjimky ani úlevová řešení....prosím o podklad

B.1.5 Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Zpracovateli známé požadavky byly při návrhu změny stavby zohledněny. Případné nové požadavky budou zpracovány do dodatku této dokumentace nebo bude PD odpovídajícím způsobem upravena. Veškeré požadavky uvedené ve stanoviscích dotčených orgánů jsou doloženy v dokladové části E.

Souhrnné uvedení řešení jednotlivých připomínek a požadavků:

- Budou doplněny a zapracovány do PD po jejich vydání

B.1.6 Výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů - geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.**B.1.6.1 Průzkumy provedené před zahájením projekčních prací, které mají přímý vztah k řešení stavby****B.1.6.2 Stavební průzkum**

V rámci předprojektové přípravy byl proveden průzkum na ověření zajištění stavu a vlastností stávajícího návodního opevnění (betonová vrstva) a izolační fólie. Průzkum se prováděl na několika místech na návodním svahu nad normální hladinou. Tloušťka betonového opevnění se pohybuje v rozmezí od 12 do 15 cm. Kvalita betonových konstrukcí odpovídá svému stáří.

Pod betonem zastižená folie byla odebrána z důvodu zjištění přesného typu fólie a určení způsobu napojení nově navrženého foliového těsnění se starým. Z provedených průzkumů vyplývá, že stávající folie je nízko hustotní NETEX.

B.1.6.3 Tachymetrické zaměření zájmového prostoru

Zaměření bylo provedeno v dubnu 2016 pracovníky akciové společnosti VODNÍ DÍLA – TBD. Bylo zaměřeno těleso hráze, sdružený objekt prostor zátopy nádrže včetně pevného dna a rozložení sedimentu a prostor usazovací nádrže.

Tachymetrické zaměření VD Jince, zaměření bodového pole bylo provedeno metodou GPS RTS – PRS s připojením na síť na síť referenčních stanic TRIMBLE VRS NOW CZ (přijímač TRIMBLE R6). Z naměřených hodnot byl vygenerován digitální model terénu (dále jen DMT).

Ze zaměření sítě bodů byl pomocí programového prostředku ATLAS vytvořen digitální model hráze a funkčních objektů poskytující základní podklad pro situace a řezy. Všechny výsledky zaměření byly zapracovány do situace, podélných a příčných řezů, které jsou obsaženy v příloze D. tohoto projektu.

Použité metody měření: Stanoviska pro měření podrobných bodů a orientační body byly zaměřeny technologií GPS-RTK s využitím sítě referenčních stanic Trimble VRS Now a globálního transformačního klíče Trimble 2013 schváleného ČÚZK. Podrobné body byly zaměřovány polárně totální stanicí ze stativů s využitím trojpodstavcové soupravy.

Podrobné body (pevné dno a sediment) byly zaměřovány z ledu (zamrzlá hladina) technologií GPS-RTK s využitím sítě referenčních stanic Trimble VRS Now a globálního transformačního klíče Trimble 2013 schváleného ČÚZK.

Použité přístroje: GPS rover Trimble R6 a totální stanice TRIMBLE S6, trojnožky, hranoly a další příslušenství SOKKIA, stativy SOKKIA a ZEISS

Polohový a výškový systém: Souřadnice bodů jsou v systému S – JTSK, nadmořské výšky v systému BpV.

Souřadnice zaměřených bodů byly opraveny o délkové zkreslení S – JTSK a redukovány do nulového horizontu.

Přesnost měření: Přesnost zaměření jasně identifikovatelných bodů v terénu vyhovuje bývalé 3. třídě přesnosti ($\sigma_{xy} < u_{xy}$; $u_{xy}=0,14\text{m}$; $\sigma_H < u_H$; $u_H=0,12\text{m}$), reálná přesnost činí cca $\sigma_{xy}=0,02\text{m}$ v poloze a $\sigma_H=0,05\text{m}$ ve výšce.

Způsob zpracování: Naměřená data byla zkontrolována a převedena do textového souboru formátu PBD.

V programovém prostředí DMT Atlas byl zkonstruován digitální model terénu (DMT), který reprezentuje skutečný stav VD včetně všech objektů, hráze a zátopy včetně pevného dna (stávající stav) a sedimentu. Výkresy byly dopracovány v programu AutoCAD (konstrukce kresby funkčních objektů z podrobných bodů a konstrukčních odměrných provedených pásmem).

Měřil: Vladislav Ptáček

B.1.6.4 Odběry a rozborů rybničního sedimentu

Odběry vzorků sedimentu byly provedeny vodohospodářskou laboratoří Povodí Vltavy s.p. Vzorky byly odborně odebrány dne 15.4.2016. Odebrán byl 1 směsný z několika míst. Zpracovatel projektu využil výsledky ze směsného vzorku. Rozmístění odběrných míst sedimentu je vyznačeno v příloze a uvedeno v dokladech spolu s protokoly o odběrech a výsledky provedených analýz. Vzorek sedimentu posuzovaný podle vyhlášky č. 294/2005 Sb. označený VD Jince, byl analyzován v laboratoři státního podniku Povodí Vltavy ve dnech 19.4. - 23.05.2016. Provedené testy dokladují nadlimitní hodnoty nejvýše přípustných koncentrací škodlivin ve vytěžených sedimentech ve vodních nádržích a koryt vodních toků.

Vzorek sedimentu posuzovaný podle vyhlášky č. 294/2005 Sb. označený VD Jince, byl analyzován v laboratoři státního podniku Povodí Vltavy ve dnech 19.4. - 23.05.2016. Provedené testy dokladují nadlimitní hodnoty nejvýše přípustných koncentrací škodlivin ve vytěžených sedimentech ve vodních nádržích a koryt vodních toků.

Požadavky na obsah škodlivin v odpadech používaných na povrch terénu dle tabulky č. 10.1 vyhlášky č. 294/2005 Sb. – přípustné obsahy škodlivin v odpadech využívaných na povrch terénu

Ukazatel	SOP	Metoda	Jednotka	Limit	Nejistota	Výsledek
Arsen	subPV	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 10	± 20 %	16
Kadmium	subPV	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 1		2,5
Rtuť	subPV	TNV 75 4440	mg/kg suš.	max. 0,8	± 25 %	0,21
Nikl	subPV	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 80	± 20 %	34
Olovo	subPV	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 100	± 20 %	110
Vanad	subPV	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 180	± 20 %	60
BTEX	subPV	ČSN EN ISO 15680	µg/kg suš.	max. 400		< 40
Suma PAU (12)	O-8a-B	ČSN 75 7554	µg/kg suš.	max. 6000	± 50 %	710
Uhlovodíky C10 – C40	subPV	ČSN EN 14039	mg/kg suš.	max. 300		170
EOX	sub	ČSN EN 14039	mg/kg suš.	max. 1		< 1
PCB suma kong (7)	subPV	ČSN EN ISO 15308	µg/kg suš.	max. 200		< 5
Chrom	K-34-B	ČSN EN ISO 17294	mg/kg suš.	max. 200	± 20 %	50
Podíl inertních částic (štěrk) větších než 2 mm	subPV		% objem.			1,3

Tab. 2 Požadavky na obsah škodlivin v odpadech používaných na zemědělskou půdu – směsný vzorek dle tabulky č. 4.1 vyhlášky č. 294/2005 sb. o ukládání odpadů na skládky

Ukazatel	SOP	Metoda	Jednotka	Limit	Nejistota	Výsledek
Uhlovodíky C10 – C40	O-2c-B	ČSN EN 14039	mg/kg suš.	max. 500		170
BTEX	O-8a-B	ČSN EN ISO 15680	µg/kg suš.	max. 6000		< 40
PCB suma kong (7)	O-9a-B	ČSN EN ISO 15308	µg/kg suš.	max. 1000		< 5
TOC – celkový organický uhlík	subPV	ČSN EN 13137	%	3	± 30 %	7,8
Suma PAU (12)	subPV	ČSN 75 7554	µg/kg suš.	max. 80000	± 50 %	710

Tab. 3 Požadavky na obsah škodlivin v odpadech používaných na zemědělskou půdu – Vodný výluh I. tř. tab. č. 2.1 Vyhl. č. 294/2005 Sb. o podmínkách ukládání odpadů na skládky (nejvýše přípustné ukazatele vyluhovatelnosti)

DOC – rozpuštěný organický uhlík	subPV	ČSN EN 1484	mg/l	50	± 15 %	6,4
Fenoly těkající s vodní parou	sub		mg/l	0,1		0,020
Chloridy	Z-19c-A	ČSN EN ISO 15682	mg/l	80	± 20 %	7
Fluoridy	Z-29a-A	ČSN EN ISO 17294	mg/l	1	± 20 %	0,16
Sírany	Z-29e-A		mg/l	100	± 10 %	0,16
Arsen	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,05	± 25 %	0,0034
Baryum	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 2	± 25 %	0,042
Kadmium	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,004		< 0,0003
Chrom celkový	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,05		< 0,0050
Měď	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,2	± 15 %	0,0050
Rtuť	SubPV	TNV 75 4440	mg/l.	max. 0,001		< 0,0001
Nikl	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,040		< 0,0050
Olovo	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,050		< 0,0050
Antimon	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,006		< 0,0030
Selen	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,010		< 0,0030
Zinek	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,10		< 0,020
Molybden	SubPV	ČSN EN ISO 17294	mg/l	max. 0,050		< 0,0050
Rozpuštěné látky sušené 105 °C	Z-7a-A	ČSN EN ISO 17294	mg/l	400	± 15 %	94
pH	Z-1a-A	ČSN ISO 10523			0,1	5,7

Odebraný sediment z VD Jince nesplňuje podmínky pro uložení sedimentu na zemědělskou půdu, ale splňuje podmínky pro uložení na skládku typu O.

B.1.7 Ochrana území podle jiných právních předpisů

Z pohledu ochrany přírody se stavba dotýká následujícího území:

- ekologicky významný krajinný prvek – nádrž VD Jince
- III. zóna CHKO Brdy
- stavba se nachází ve vzdálenosti menší než 50 m od okraje lesa (§ 14 odst. 2 zákona č. 289/1995 Sb., o lesích a o změně a doplnění některých zákonů, ve znění pozdějších předpisů)

Lesní pozemky do vzdálenosti 50 m od hranice stavby:

k.ú. Jince v Brdech (930270)				
parcela č.	výměra (m ²)	druh pozemku	ochrana	vlastník
326/2	15 777	lesní pozemek	pozemek určený k plnění funkcí lesa	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6
326/1	117 649	lesní pozemek	pozemek určený k plnění funkcí lesa	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6
327	249 169	lesní pozemek	pozemek určený k plnění funkcí lesa	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6

Stavba vyžaduje úplné vypuštění hladiny vody v nádrži, zasahuje do vzdálenosti menší než 50 m od okraje lesa (§ 14 odst. 2 zákona č. 289/1995 Sb., o lesích a o změně a doplnění některých zákonů, ve znění pozdějších předpisů).

Ochranná pásma dopravní a technické infrastruktury:

Trasy liniových staveb dopravní a technické infrastruktury jsou zakresleny ve stanoviscích vlastníků a správců sítí v přílohové části E. Podmínky ochrany inženýrských sítí a součinnost stavebníka při činnostech v blízkosti sítí jsou rovněž uvedeny ve vyjádřeních správců sítí v části E. Na základě vyjádření správců sítí můžeme konstatovat, že v prostoru stavby se nenachází žádné sítě.

Stavba se nachází v evropsky významné lokalitě EVL CZ0213050 Ohrazenický potok. Pro záměr stavby bylo zajištěno Předběžné posouzení potencionálních vlivů na evropsky významné lokality a ptací oblasti (GeoVision s.r.o., č. zak.: 16 394 19, ze dne 28. 2. 2017) se závěrem, že záměr nemá významný negativní vliv na předmět ochrany EVL Ohrazenický potok ani nenaruší celistvost lokality. V citovaném posouzení byla uvedena doporučení pro minimalizaci možných dopadů, která byla zpracována do příslušných částí této dokumentace.

B.1.8 Poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.

Staveništěm a stavbou je vodní dílo Jince ležící na Pstruhovém potoce. Pro Pstruhový potok není vyhlášeno záplavové území. Stavba bude probíhat při vypuštění nádrže. Odtokové poměry řeší Manipulační řád vodního díla Jince.

Stavba neleží na poddolovaném území. Před zahájením stavebních prací je zhotovitel povinen zpracovat havarijný plán.

B.1.9 Vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území

B.1.9.1 Vliv stavby na odtokové poměry v území

Stavba nemá vliv na odtokové poměry v území.

B.1.9.2 Vliv stavby na okolní stavby a pozemky

Veškeré plochy a konstrukce v bezprostřední blízkosti stavby a příjezdových komunikací budou v maximální možné míře chráněny před poškozením stavební činností. Dopravní prostředky zhotovitele budou před výjezdem na silnici čištěny. Stavbou znečištěné komunikace budou pravidelně čištěny. Veškeré plochy mimo stavební konstrukce budou zhotovitelem stavby po dokončení stavby uvedeny do původního stavu.

Stavba může mít dočasný negativní dopad během provádění, především jde o případné znečištění příjezdových vozovek a hlučnost stavebních mechanismů. Vliv bude omezován na nejnutnější míru dodržováním postupu výstavby a prováděnou koordinací všech prací. Při vlastní výstavbě je nutno zajistit minimalizaci případných dočasných negativních účinků stavební činnosti.

Stavba jako taková nikterak nezasáhne na okolní pozemky a prostředí, vyjma těch pozemků, na kterých jsou navrženy dané stavby a přístupové komunikace.

Stavba bude prováděna pouze dle návrhu, kdy žádné přístupové komunikace nebudou nijak rozšiřovány. V případě nutnosti jejich rozšíření či odlišnosti od PD si příslušná povolení zajistí sám zhotovitel.

Po realizaci stavba nebude mít žádné negativní dopady na okolí.

B.1.10 Požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin

Rozsah demoličních prací je zakreslen ve výkresové části – stavební objekt SO 01 – bourací práce.

V rámci stavby nebude provedeno kácení dřevin.

V průběhu stavby je nutno zachovat a respektovat všechny dřeviny, rostoucí v okolí stavby tak, aby ochrana dřevin před poškozením byla v souladu s normou ČSN 83 9061 Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích (dále jen „norma“). Na základě této normy budou především dodrženy podmínky ochrany stanovených v bodě:

Ochrana stromů před mechanickým poškozením

Kmen je nutno opatřit vypoštěrkovaným bedněním z fošen, vysokým nejméně 2 m. Ochranné zařízení je třeba připevnit bez poškození stromu. Nesmí být osazeno přímo na kořenové náběhy. Korunu je nutno chránit před poškozením stroji a vozidly, popřípadě vyvázat ohrožené větve vzhůru. Místa uvázání je nutno rovněž vypoštěrkovat.

Ochrana kořenové zóny při navážce zeminy

V kořenové zóně stromu se neprovádí žádná navážka zeminy nebo jiného materiálu. Výkopovou zeminu je nutno uložit mimo kořenovou zónu dřevin, tj. mimo plochu půdy pod korunou stromu (okapová linie koruny) rozšířenou do stran o 1,5 m.

Ochrana kořenového prostoru při výkopech rýh nebo stavebních jam

V kořenovém prostoru se nesmí hloubit rýhy, koryta a stavební jámy. Nelze-li tomu v určitých případech zabránit, smí se hloubit pouze ručně nebo s použitím odsávací techniky. Nejmenší vzdálenost od paty kmene má být čtyřnásobkem obvodu kmene ve výšce 1 m, nejméně však

2,5 m. Sítě technického vybavení mají být vedeny, pokud možno, pod kořenovým prostorem. Při výkopech rýh se nesmí přetínat kořeny s průměrem nad 2 cm. Poraněním se má zabránovat, popřípadě je nutno kořeny ošetřit. Kořeny je třeba ostře přetnout a místa řezu zahladit. Obnažené kořeny je nutno chránit před vysycháním a působením mrazu. Před zasypáním výkopové jámy v prostoru kořenové zóny musí být vyzván zaměstnanec odboru ŽP ke kontrole stavu kořenů.

Ochrana kořenového prostoru stromů při dočasném zatížení:

Kořenový prostor nesmí být zatěžován soustavným přecházením, pojížděním, odstavováním strojů a vozidel, zařízením staveniště a skladováním materiálů. Nelze-li se v kořenovém prostoru vyhnout dočasnému zatížení, musí být zatěžována plocha co možná nejmenší. Plochu rozdělující tlak je nutno pokrýt geotextilií a nejméně 20 cm tlustou vrstvou z vhodného drenážního materiálu, na kterou je třeba položit pevnou konstrukci z fošen nebo jiného materiálu.

B.1.11 Požadavky na maximální dočasné a trvalé zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa

Stavbou nedojde k trvalému ani dočasnému záboru zemědělského půdního fondu. Zařízení staveniště je umístěno na pozemku určeného k plnění funkce lesa.

parcela č. (výměra)	druh pozemku (ochrana)	popis – předpokládaná činnost	vlastník (správce)	zábor staveniště (m ²)		manipulační plochy (m ²)
				dočasný	trvalý	dočasný
326/2 (15 777 m ²)	lesní pozemek	zřízení staveniště	Česká republika (Vojenské lesy a statky)	-	-	150

B.1.12 Územně technické podmínky - zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě

Stavba nevyžaduje napojení na technickou infrastrukturu. Napojení na dopravní infrastrukturu ani vytížení komunikací se změnou stavby nemění.

Bezbariérový přístup je vzhledem k charakteru stavby bezpředmětný.

B.1.13 Věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice

V rámci stavby dojde k odbahnění nádrže VD Jince (SO 06), které by mělo předcházet pracím na stavebním objektu 02 – sanace návodního svahu.

Stavba nemá žádné vazby na vyvolané nebo související investice.

B.1.14 Seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba provádí

Seznam pozemků a staveb přímo dotčených prováděním stavby:

parcela č.	výměra (m ²)	druh pozemku (ochrana)	vlastník (správce)
k.ú. Jince v Brdech (930270)			
927/1	9 871	vodní plocha	Česká republika (Povodí Vltavy, státní podnik) Holečkova 3178/8, 150 00 Praha 5 Smíchov
928/1	165	ostatní plocha	Česká republika (Povodí Vltavy, státní podnik) Holečkova 3178/8, 150 00 Praha 5 Smíchov
928/2	2 720	zastavěná plocha a nádvoří	Česká republika (Povodí Vltavy, státní podnik) Holečkova 3178/8, 150 00 Praha 5 Smíchov

476	4 223	ostatní plocha	Česká republika (Ministerstvo obrany) Tychonova 221/1, 160 00 Praha 6
326/2	15 777	lesní pozemek	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6
326/4	449	zastavěná plocha a nádvoří	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6

K příjezdu na stavbu bude využívána asfaltová komunikace z Jinců. Vlastníkem je ČR, zastoupená Ministerstvem obrany.

Přehled provozovatelů a uživatelů

Vlastník vodního díla:	ČR zastoupená - Povodí Vltavy, státní podnik
Správce vodního díla vodního toku:	Povodí Vltavy, státní podnik, závod Berounka, Denisovo nábřeží 14, 301 00 Plzeň
Vlastníci stavbou dotčených pozemků:	Ministerstvo obrany ČR, Tychonova 221/1, 160 00 Praha 6
	Vojenské lesy a statky, Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6

Dokončená stavba bude předána investorovi, jímž je Povodí Vltavy, s.p.

B.1.15 Seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo

Seznam pozemků a staveb, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo:

k.ú. Jince v Brdech (930270)			
326/1	117 649	lesní pozemek	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6
326/3	39	zastavěná plocha a nádvoří	Česká republika (Vojenské lesy a statky) Pod Juliskou 1621/5, 160 00 Praha 6

B.2 Celkový popis stavby

B.2.1 Nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejich současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Stavba „VD Jince – sanace průsaků tělesem hráze a odbahnění nádrže: Doplněný záměr“ je změnou dokončené trvalé stavby – vodního díla.

B.2.1.1 Stavebně technický průzkum

V rámci předprojektové přípravy byl proveden průzkum na ověření zajištění stavu a vlastností stávajícího návodního opevnění (betonová vrstva) a izolační fólie. Průzkum se prováděl na několika místech na návodním svahu nad normální hladinou. Tloušťka betonového opevnění se pohybuje v rozmezí od 12 do 15 cm. Kvalita betonových konstrukcí odpovídá svému stáří.

Pod betonem zastižená folie byla odebrána z důvodu zjištění přesného typu fólie a určení způsobu napojení nově navrženého foliového těsnění se starým. Z provedených průzkumů vyplývá, že stávající folie je nízko hustotní NETEX.

B.2.2 Účel užívání stavby

VD Jince je vodní dílo (dále jen VD) IV. kategorie ve smyslu ustanovení §61 zákona č. 254/2001 Sb., o vodách a změně některých předpisů (vodní zákon), ve znění pozdějších předpisů. Hlavním účelem VD Jince je akumulace, zajištění minimálního asanačního průtoku v profilu pod jímacím objektem úpravny vody v délce 1 km $Q_{\min} = 3 \text{ l.s}^{-1}$, manipulace ke zlepšení hygienických podmínek a kvality vody v toku a částečné snížení povodňových průtoků neovladatelným retenčním prostorem.

Účelem stavby „VD Jince – sanace průsaků tělesem hráze a odbahnění nádrže“ je zvýšení bezpečnosti, zlepšení technického stavu a zlepšení podmínek hospodaření na VD.

Zdůvodnění stavby

Tato projektová dokumentace řeší rekonstrukci návodního foliového těsnění hráze v oblasti sdruženého objektu koruny hráze. Realizace stavby také zlepší manipulace s uzavěry spodních výpustí a přístup k nim po nové lávce.

Současný nevyhovující technický stav foliového těsnění hráze okolo sdruženého objektu, jelikož následkem dochází ke zvýšeným průsakům, si vyžaduje zásadní rekonstrukci.

B.2.3 Trvalá nebo dočasná stavba

Jedná se o stavbu trvalou.

B.2.4 Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečující bezbariérové užívání stavby

Stavba (vnitřní prostory vodního díla) není veřejně přístupná a není určena k pohybu osob se sníženou schopností pohybu a orientace. Bezbariérový přístup na korunu hráze je umožněn.

Dokončením stavby nebudou podmínky pro osoby s omezenou schopností pohybu a orientace nijak zhoršeny oproti současnému stavu. Běžná bezpečnostní opatření jsou dodržena.

Vodní dílo ani jeho objekty nemusí splňovat podmínky Vyhlášky 398/2009 Sb. o obecných technických požadavcích na výstavbu.

B.2.5 Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Viz kapitola B.1.5.

B.2.6 Ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Při užívání stavby je nutno dodržovat všechny platné bezpečnostní a protipožární předpisy. Dále je nutné pro stavbu aktualizovat manipulační a provozní řád, kde budou bezpečnostní předpisy a postupy rovněž uvedené.

Obsluha díla bude respektovat bezpečnostní předpisy a postupy uvedené v Manipulačním a Provozním řádu vodního díla. Seznámení s obsahem tohoto dokumentu potvrzuje obsluha podpisem protokolu, který je povinnou součástí MPŘ.

Dle vyhlášky č. 268/2009 Sb. o technických požadavcích na stavby musí být stavba navržena a provedena tak, aby splnila základní požadavky mj., jimiž jsou mechanická odolnost a stabilita a požární bezpečnost. Stavba nesmí ohrožovat život a zdraví osob nebo zvířat, bezpečnost

a zdravé životní podmínky jejích uživatelů ani uživatelů okolních staveb a nesmí ohrožovat zejména následkem uvolňování nebezpečných látek, přítomností nebezpečných částic v ovzduší, znečištění vzduchu, povrchových či podzemních vod a půdy, nevhodného nakládání s odpady.

Stavba musí odolávat škodlivému působení prostředí, zejména vlivů zemní vlhkosti a podzemní vody, vlivů atmosférickým a chemickým, záření a otřesům. Technické vybavení staveb v záplavových územích musí být navrženo a provedeno se zvýšenou odolností proti možným účinkům vod při povodních. Technické provedení sítí musí vyhovovat požadavkům pro bezpečnou obsluhu a funkčnost při možném zaplavení vodou při povodni. Při provádění a užívání stavby nesmí být ohrožena bezpečnost provozu na pozemních komunikacích.

Je třeba dodržovat bezpečnostní předpisy dle nařízení vlády č. 362/2005 Sb. Je třeba otvory v podlaze a terénní prohlubně půdorysných rozměrů ve všech směrech přesahujících 0,25 m zakrýt poklopy odpovídající únosnosti nebo volné okraje zajistit proti pádu, např. zábradlím. Při nepříznivé povětrnostní situaci, která by s ohledem na použitou ochranu proti pádu mohla ohrozit bezpečnost a zdraví pracovníků, nesmí být prováděna práce ve výškách.

Pro práce ve výškách je možno použít žebříky pouze v případě krátkodobých prací za použití ručního nářadí a za předpokladu dodržení podmínek používání žebříků specifikovaných v bodě III. výše uvedeného nařízení. Prostory, nad kterými se pracuje, musí být bezpečně zajištěny vyloučením provozu, ochrannou konstrukcí, ohrazením či dozorem určenými pracovníky.

Za nepříznivé povětrnostní situace je doporučeno přerušit práce. Nepříznivou povětrnostní situací je míněno – bouře, déšť, sněžení, námraza, čerstvý vítr rychlosti vyšší než 8 m.s^{-1} , dohlednost pod 30 m, teplota pod -10°C .

Za předpokladu použití osobních ochranných prostředků proti pádu je při krátkodobých pracích ve výškách možné použití provizorních nášlapných ploch, jako jsou např. navařené příčle, vzájemně spojené konzoly či profily ztužující příhradové konstrukce.

B.2.7 Navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikost apod.

Navrhované parametry stavby jsou následující:

SO 01 – bourací práce

V rámci stavby bude demontováno zábradlí na armaturní šachtě, poklop ve stropě armaturní šachty, přístupová lávka k armaturní šachtě včetně ocelové podpěry na bezpečnostním přelivu, táhla pro ovládání šoupat, vodočetná lať. Dále bude provedeno odbourání ochranné návodní betonové vrstvy tělesa hráze v okolí přelivného objektu. Obnažená návodní těsnicí folie bude odříznuta tak, aby bylo možné její opětovné napojení novou folií. V prostorech zavázání u dna a u koruny bude folie odstraněna v celém rozsahu. Následně budou v obnaženém návodním svahu odstraněny stávající perforované drenážní flexi trubky DN 60 v délkách 5 m vpravo 5,5 m vlevo od bezpečnostního přelivu.

Bude provedeno odbourání celého vrchlíku přelivné hrany bezpečnostního přelivu na výšku 0,75 m. V místě manipulačního okna bude provedeno odbourání na výšku 1,1 m od koruny přelivu.

Bude odbourána stropní deska armaturní šachty včetně horní části stěn ocelkové výšce 0,2 m.

SO 02 – sanace návodního těsnění

V tomto stavebním objektu je řešena sanace návodního foliového těsnění v oblasti kolem bezpečnostního přelivu a armaturní šachty. Bude vybouráno návodní opevnění hráze a těsnicí fólie a drenážní potrubí v rozsahu viz SO 01. Nejprve bude provedena obnova drenážního potrubí. Posléze se očistí lože drenážních potrubí a jednotně se vyspádují směrem k průchodkám ve zdech bezpečnostního přelivu. Posléze se potrubí po celém obvodu opatří geotextilií, která převezme funkci filtru. Následně se provede pískový obsyp potrubí a vyrovnaní návodního svahu hráze do původního příčného sklonu. Na upravený návodní svah bude pokládána nová těsnicí fólie. Typ fólie a její napojení na původní fólii a betonové objekty bude upřesněn v dalším stupni projektové dokumentace pro provádění stavby.

V místě stávajícího soustředěného výronu vody v odpadní chodbě bude zvětšen otvor ze spáry a do něj bude vložena trubka z nerezavějící oceli.

SO 03 – bezpečnostní přeliv

V tomto stavebním objektu je řešeno nové vybetonování přelivné hrany bezpečnostního přelivu. Tvar přelivné hrany bude shodný s původní a výšková úroveň přelivné hrany bude vyrovnána na úrovni 547,50 m n. m. Výšková úroveň manipulačního okna je v horní části shodná s přelivnou hranou v dolní části bude na původní úrovni 546,50 m n. m.

Horizontální spára mezi původním a novým betonem bude provedena jako dvojité těsnění - před vnější výztuží směrem do nádrže bude provedeno těsnění vodou bobtnajícím tmelem a v ose stěny těsnicím profilem.

Manipulační otvor a hradítka budou obnovena. Drážky budou opatřeny povrchově žárovým zinkováním a dřevěné fošny budou tlakové naimpregnované.

Po vybudování přelivné hrany bezpečnostního přelivu budou na koruně hráze nainstalovány nové kontrolní geodetické body.

SO 04 – armaturní šachta

Řešeno je nové vybetonování stropní desky a horní části stěn armaturní šachty. Jako kotevní výztuž bude zachována původní svislá výztuž stěn, která bude případně doplněna vlepovanými kotvami. Horní líc desky bude vyspádován ve sklonu 1%. Deska bude vykonzolována za obvod stěn na dl. 150 mm. Na spodním líci konzolek bude proveden odkapní vlys. Horní líc desky, boky a spodní líc konzolek včetně odkapního vlysu bude opatřen stěrkovou přímo pochozí izolací.

Do rámu 700 × 700 mm zabetonovaného ve stropní desce bude osazen poklop. Na stropní desku bude osazeno trubkové zábradlí výšky 1,1 m.

Uvnitř armaturní šachty bude osazen nový ochranný koš, který zajistí bezpečný přístup na novou podestu z nerezových pororoštů, která bude výškově umístěna nad horním výpustným potrubím. V podestě bude demontovatelná část, přes kterou bude umožněn přístup po stávajících stupačkách na dno armaturní šachty.

Budou osazena 3 ovládání šoupat (2 vnitřní do výšky 1,5 m nad novou podestu u horního potrubí v armaturní šachtě a 1,3 m vnější kotvené do vnější strany návodní stěny armaturní šachty). Na pravé zdi armaturní šachty bude osazena nová vodočetná lať.

SO 05 – lávka

Hlavní nosný systém lávky je navržený dle ČSN EN 1990. Z důvodu omezení průhybu δ_{\max} (1/250 jeho rozpětí) byla navržena dvojice profilů HEB 240. Lávka se skládá ze tří částí rozdělených po 4,9 m. Části jsou k sobě spojené na přípojovací plech tl. 12 mm. V místě styku lávky s armaturní šachtou je lávka ukotvena pomocí trnů. Veškeré hotové konstrukční díly (včetně všech otvorů pro šroubové spoje) se opatří žárovým zinkováním. Z důvodu klopení hlavního nosného prvku jsou ke každé části navrženy dva profily HEB 100 přivařených k HEB 240.

Pochozí prvek na nosném systému bude tvořený ocelovými pororošty tl. 30 mm, šířky 800 mm a délky 1000 mm. Zábradlí je navrženo z ocelových trubek DN 48,3, tloušťky 5 mm, které budou k hlavnímu nosnému systému připevněny pomocí navařených plechů s trubicí průměru 51 mm, do kterého se osadí sloupek a přišroubuje. Vodorovná část zábradlí je z ocelových trubek průměru 31,8 mm. Madlo zábradlí je z ocelových trubek průměru 48,3 mm. Rozteč uchycení zábradlí bude po cca 1,7 m (resp. 1,55 m). Výška zábradlí nad podlahou lávky bude 1,10 m.

B.2.1 Základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.

Vzhledem k charakteru stavby se zásady hospodaření s energiemi neřeší. Stavba nevyžaduje napojení na energie.

B.2.2 Základní předpoklady výstavby - časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy

Projektantem je doporučen následující postup výstavby. Některé činnosti bude možné provádět současně, některé části stavebních objektů (zejména rozhraní SO) bude nutné provádět v předstihu. Drobné změny jsou možné a uvede je zhotovitel ve svém harmonogramu prací.


SO	Popis činností
	- zařízení staveniště
SO 07	- odstranění nánosů
SO 06 - 07	- převedení vody za stavby
SO 06	- odstranění nánosů
SO 02 – SO 05	- zpracování realizační dokumentace stavby
SO 05	- montáž lešení
SO 01	- demontáž jednotlivých částí ocelové lávky
SO 01	- demontáž ovládání uzávěrů SV a vodočetné lati
SO 01	- demolice betonového stropu šachty uzávěrů
SO 04	- montáž podesty v šachtě uzávěrů, včetně táhel ovládání SV
SO 04	- montáž koše nad stupadly
SO 04	- montáž podpůrných konstrukcí bednění stropu
SO 04	- vázání výztuže, betonáž stropu šachty
SO 01	- demolice přelivné hrany a přelivného okna

SO 03	- montáž těsnících a bobtnavých pásů
SO 03	- montáž drážek, vázání výztuže, bednění
SO 03	- betonáž bloku č. 1 a 3
SO 03	- betonáž bloku č. 2 a 4
SO 01	- demolice návodního betonového opevnění
SO 01	- demontáž stávajících drenážních potrubí
SO 01	- odříznutí geotextílie a foliového těsnění
SO 02	- napojení nového drenážního potrubí na staré
SO 02	- pokládka geotextílie a napojení nové folie na stávající
SO 02	- betonáž návodního opevnění
SO 05	- montáž lávky na šachtu uzávěrů
SO 05	- montáž zábradlí na lávku
SO 04	- montáž zábradlí na armaturní šachtu
SO 04	- montáž vodočetné lati
SO 02	- osazení nerezové trubky do odpadní chodby
	- dokončovací práce
	- zpracování dokumentace skutečného provedení
	- vyklizení staveniště a zařízení staveniště
	- kolaudace stavby

Realizace stavby je plánovaná na rok 2018. Termín zahájení bude záviset na výběru zhotovitele a vhodných klimatických podmínkách. Doba trvání stavby se předpokládá 6 – 10 měsíců (v závislosti na využití prostoru dělostřelectvem armády ČR). Z hlediska provádění není třeba stavbu členit na etapy.

B.2.3 Orientační náklady stavby

Náklady stavby určené podle soupisu prací a dodávek v příloze E jsou zpracovány v příloze F (položkový rozpočet).

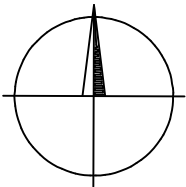
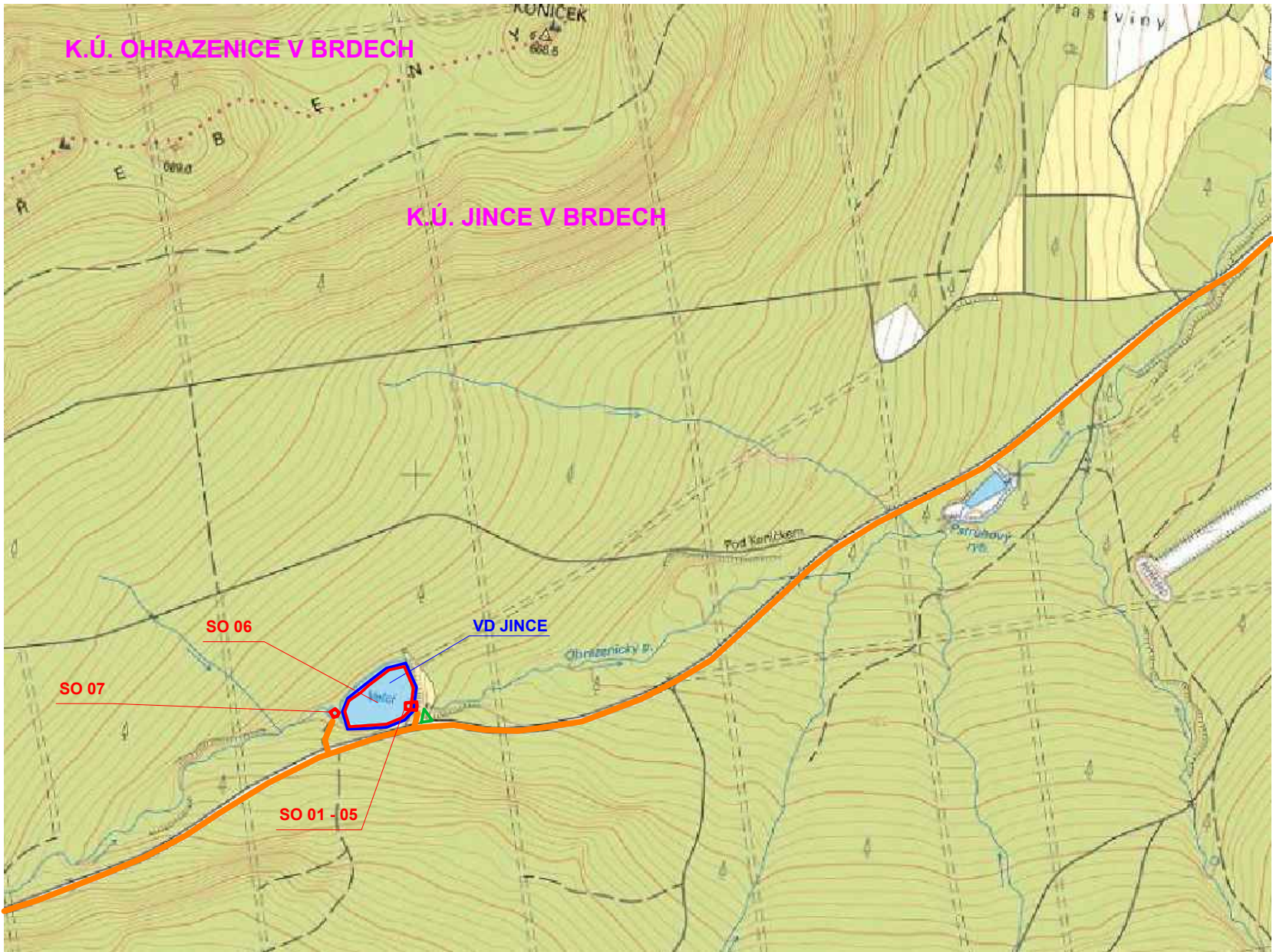
VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. I. LOVĚTÍNSKÁ ING. V. PYTELKA	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyberská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH SITUAČNÍ VÝKRESY				FORMÁT	
				MĚŘITKO	ČÍSLO PŘÍLOHY C

OBSAH

C.1	SITUAČNÍ VÝKRES ŠIRŠÍCH VZTAHŮ	1:10 000
C.2	CELKOVÝ SITUAČNÍ VÝKRES STAVBY	1:2 000
C.3	KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES	1:5 000
C.4	KATASTRÁLNÍ SITUAČNÍ VÝKRES	1:1 000
C.5	PŘEHLEDNÁ SITUACE – SITUACE POVODÍ	1:50 000

VD JINCE
SITUAČNÍ VÝKRES ŠIRŠÍCH VZTAHŮ

1 : 10 000



LEGENDA:

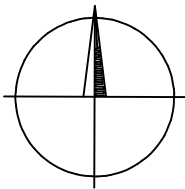
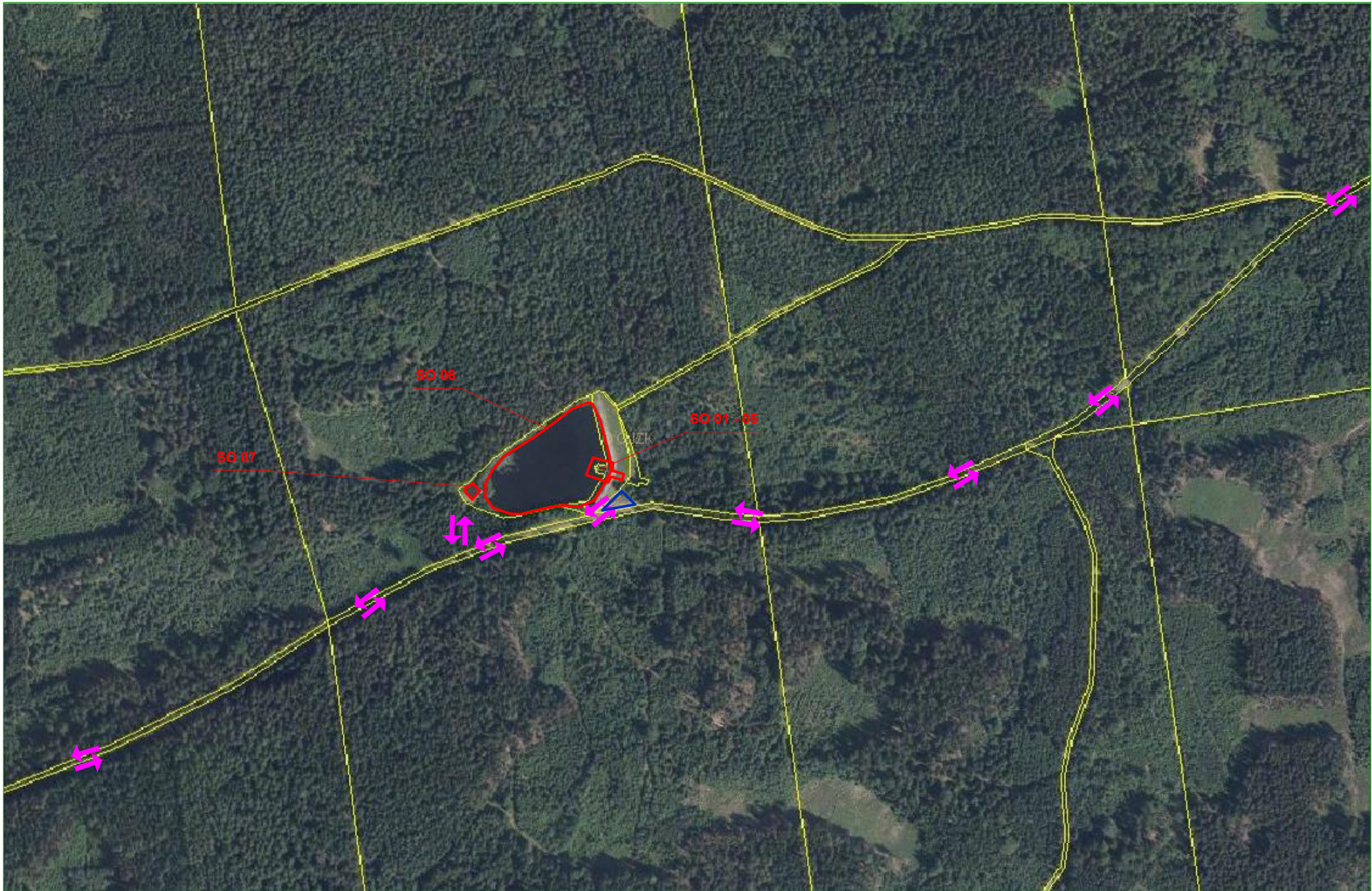
- ▬ VD JINCE
- ▬ STAVEBNÍ OBJEKT SO 01- 07 - HRANICE STAVBY
- ▬ ZAŘÍZENÍ STAVENIŠTĚ
- ▬ VYUŽÍVANÉ KOMUNIKACE
- ⋯ HRANICE KATASTRÁLNÍHO ÚZEMÍ

VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. V. PYTELKA ING. I. LOVĚTÍNSKÁ	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybetská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ	
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2373 / 16	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
OBSAH SITUAČNÍ VÝKRES ŠIRŠÍCH VZTAHŮ				DATUM 6 / 2018	STUPEŇ DPS
				FORMÁT 2 x A4	
				MĚŘÍTKO 1 : 10 000	ČÍSLO PŘÍLOHY C.1.

VD JINCE

KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES


1 : 5 000



SOUŘADNÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: Bpv

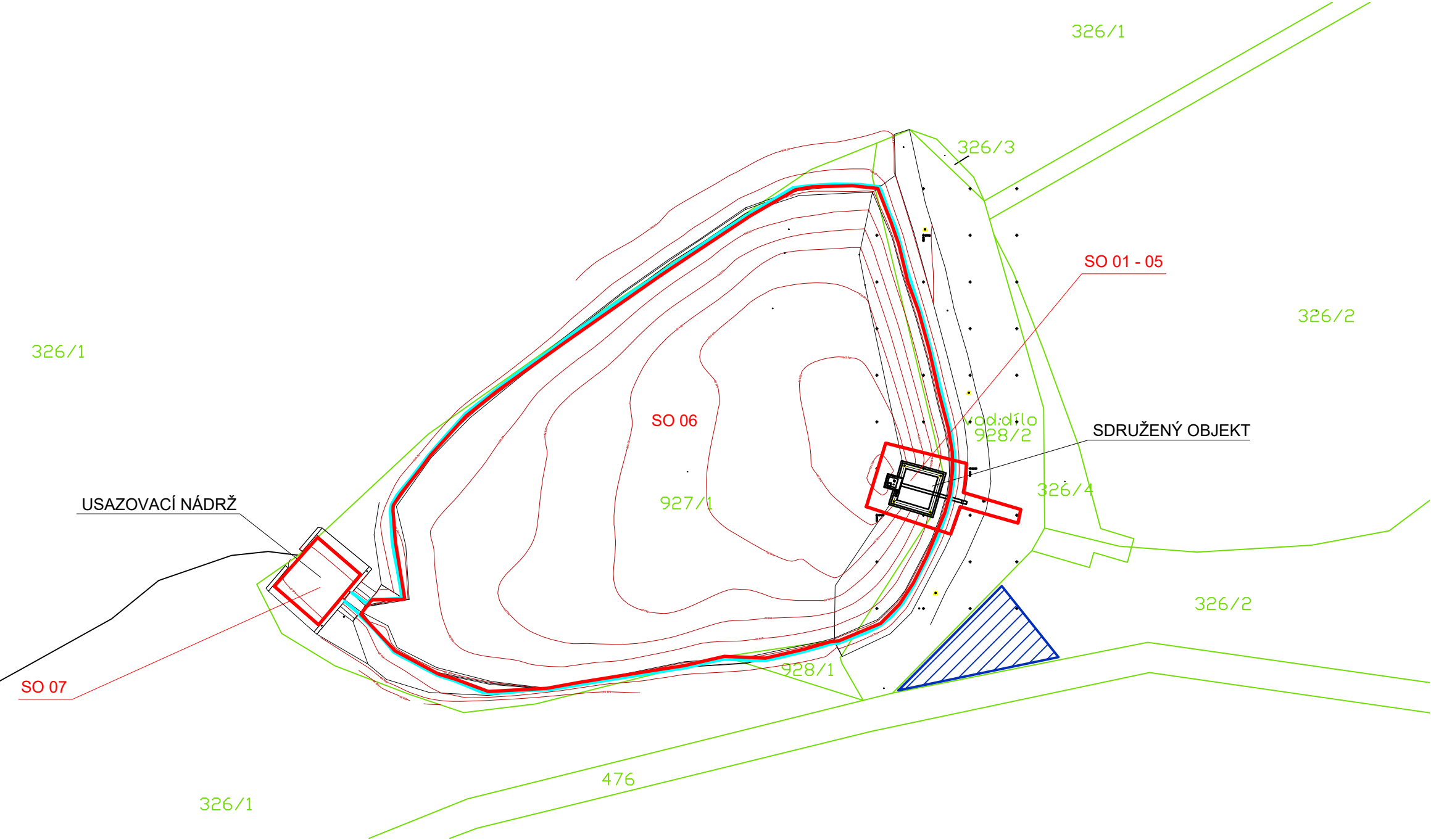
LEGENDA:

- STAVEBNÍ OBJEKTY SO 01 - 07 - HRANICE STAVBY
- ZAŘÍZENÍ STAVENIŠTĚ
- ← PŘÍSTUPOVÉ CESTY

VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA		KRESLIL ING. V. PYTELKA ING. I. LOVĚTÍNSKÁ	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	<div> VODNÍ DÍLA - TBD</div> <div>VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybemská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz</div>	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5						
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ						
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR					PROJEKT Č. P 2366 / 16	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
					DATUM 6 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES					FORMÁT 2 x A4	
					MĚŘÍTKO 1 : 5 000	ČÍSLO PŘÍLOHY C.3.

VD JINCE
KATASTRÁLNÍ SITUAČNÍ VÝKRES


1 : 1 000

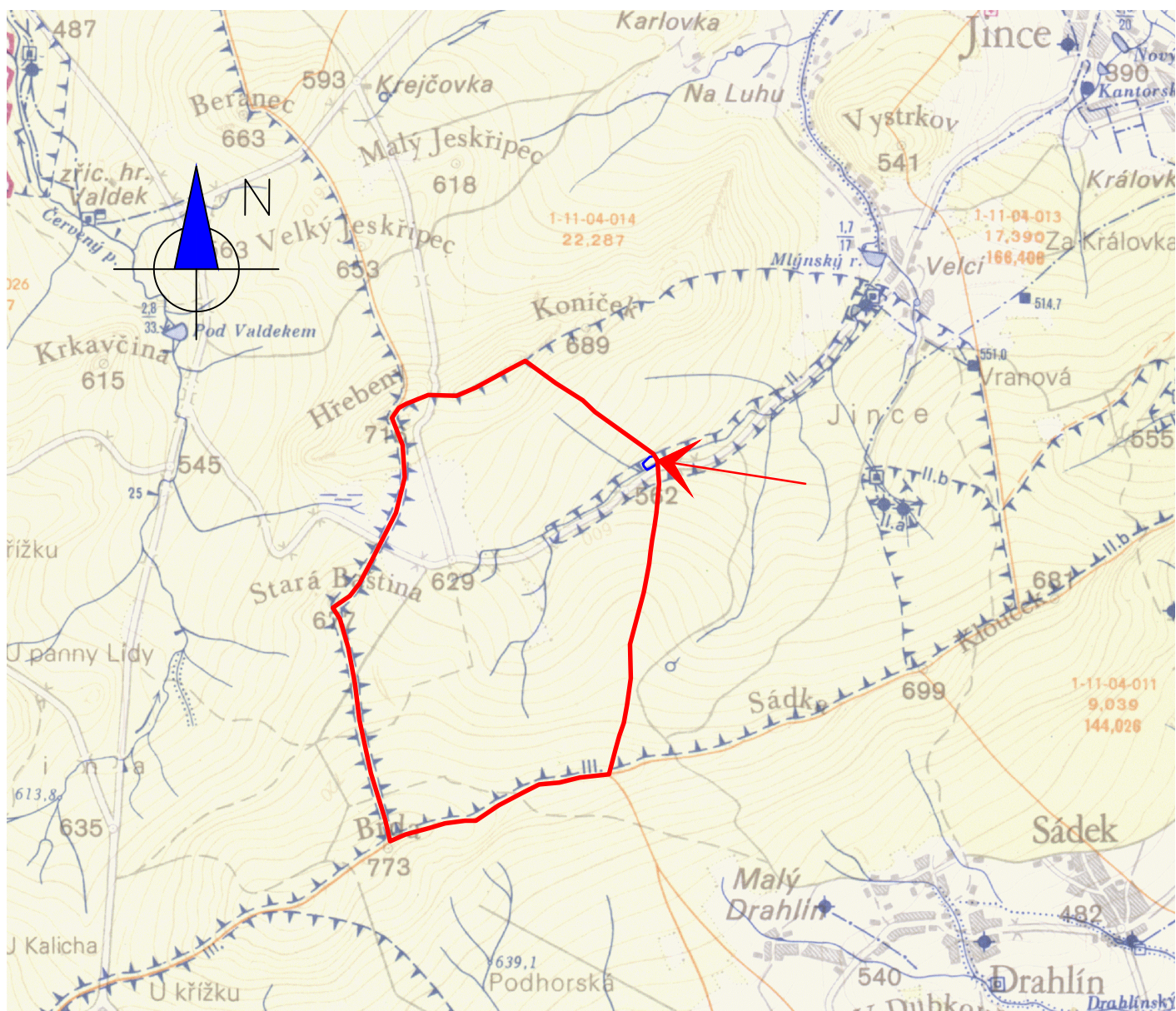


LEGENDA:

- VD JINCE
- STAVEBNÍ OBJEKTY SO 01 - 07 - HRANICE STAVBY
- ZAŘÍZENÍ STAVENIŠTĚ
- STÁVAJÍCÍ KONSTRUKCE
- VRSTEVNICE
- HRANICE PARCEL

SOUŘADNÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: Bp_v


VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. V. PYTELKA ING. I. LOVĚTÍNSKÁ	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybemská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				PROJEKT Č. P 2366 / 16	
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				ARCHIVNÍ Č. 2017/153	
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				STUPĚŇ DPS	
OBSAH KATASTRÁLNÍ SITUAČNÍ VÝKRES				FORMÁT 2 x A4	
				MĚŘÍTKO 1 : 1 000	
				ČÍSLO PŘÍLOHY C.4.	




LEGENDA:

- ▬ VD JINCE
▬ HRANICE POVODÍ VD JINCE

výškový systém Bpv, souřadný systém S-JTSK

VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. V. PYTELKA ING. I. LOVĚTÍNSKÁ	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	<div> VODNÍ DÍLA - TBD</div> <div>VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybanská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz</div>	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR					
OBSAH PŘEHLEDNÁ SITUACE - SITUACE POVODÍ				PROJEKT Č. P 2373 / 16	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 6 / 2018	STUPEŇ DPS
				FORMÁT A4	
				MĚŘITKO 1 : 50 000	ČÍSLO PŘÍLOHY C.5.

VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA		KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	<div> VODNÍ DÍLA - TBD</div> VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyberská 40, 150 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV						
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ						
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR					PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
OBSAH DOKUMENTACE OBJEKTŮ A ZAŘÍZENÍ					DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
					FORMÁT	
					MĚŘITKO	ČÍSLO PŘÍLOHY D

OBSAH :

D.	DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ.....	2
D.1	Dokumentace inženýrského objektu	2
D.1.1	Architektonicko-stavební řešení.....	2
D.1.2	Stavebně konstrukční řešení.....	2
D.2	Dokumentace technických a technologických zařízení.....	10
D.2.1	Požadavky na materiály a provádění stavby	11
D.2.2	Přehled platných norem a předpisů	16

D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ

D.1 Dokumentace inženýrského objektu

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Stavba spočívá v obnově návodní těsnicí folie v prostoru kolem sdruženého objektu a armaturní šachty včetně obnovy drenáží. Dále v rekonstrukci přelivné hrany bezpečnostního přelivu, stropní desky armaturní šachty, vstupu do armaturní šachty, ovládání šoupat, přístupové lávky, zábradlí a úpravy místa průsaku v odpadní chodbě. A odbahnění prostoru nádrže a usazovací nádrže. Vzhledem k charakteru prací bude stavba probíhat při zcela vypuštěné nádrži. Veškeré rekonstruované pohledové části byly navrženy tak, aby se neměnily materiálové, výškové ani dispoziční parametry vodního díla.

D.1.2 Stavebně konstrukční řešení

D.1.2.1 Technická zpráva

D.1.2.1.1 SO 01 – BOURACÍ PRÁCE

Předpokládaný postup stavebních prací

V první etapě bude demontována nejprve kompletně konstrukce přístupové lávky na šachtu uzávěrů.

Ve druhé etapě dojde k demontáži zábradlí na armaturní šachtě, poklop ve stropě armaturní šachty, táhel pro ovládání šoupat a vodočetné lati. Následně bude odbourána stropní deska armaturní šachty včetně horní části stěn ocelkové výšce 0,25 m.

Ve třetí etapě bude provedeno odbourání celého vrchlíku přelivné hrany bezpečnostního přelivu na výšce 0,75 m. V místě manipulačního okna bude provedeno odbourání na výšce 1,1 m od koruny přelivu. Zastižená výztuž v bouraných částech bude pokud možno zachována a bude využita pro kotvení nově betonovaných částí.

Dále bude provedeno odbourání ochranné návodní betonové vrstvy tělesa hráze v okolí přelivného objektu v půdorysném rozměru 19,5 m x 25 m na průměrnou hloubku 0,15 m. Obnažená návodní těsnicí folie bude odříznuta tak, aby bylo možné její opětovné napojení novou folií. Ponechá se folie v bocích v šířce 1,0 m od hrany vybourané části betonové vrstvy. V prostorech zavázání u dna a u koruny bude folie odstraněna v celém rozsahu. Nahrazení folie bude probíhat po úsecích tak, aby v případě překročení kapacity obtokového potrubí bylo možno odkrytý úsek v krátké době provizorně zahradit. Provizorní zatěsnění odkryté plochy se musí provést i v případě opuštění staveniště (např. přes noc při prognóze vyšších srážkových úhrnů). Řešení této problematiky musí být zahrnuto do povodňového plánu stavby. Následně budou v obnaženém návodním svahu odstraněny stávající perforované drenážní flexi trubky DN 60 v délkách 5 m vpravo 5,5 m vlevo od bezpečnostního přelivu. Při bourání návodní betonové vrstvy na tělese hráze budou postranní okraje vhodně zaříznuty tak, aby v žádném případě nedošlo k poškození těsnicí folie.

Bourání betonových konstrukcí bude vždy prováděno do předem udělaného horizontálního řezu, změny výšky budou řešeny kolmými odskoky.

Odbouraný materiál bude odvezen na skládku, nebo předán osobě způsobilou k nakládání s odpady.

Podrobný postup bouracích prací je navržen a zpracován do příloh.

Přehledně je SO 01 uveden ve výkresech D.1.2.2.2 až D.1.2.2.4.

D.1.2.1.2 SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ

Hráz vodního díla Jince je provedena jako zemní sypaná s návodním foliovým těsněním typu NETEX. V rámci průzkumných prací popsanych ve zprávě B této projektové dokumentace bylo provedeno ověření stavu a typu folie. Návodní opevnění hráze je provedeno pomocí stříkaného betonu v průměrné tloušťce 0,15 m a mimo jiné slouží jako ochrana foliového těsnění před mechanickým poškozením. V roce 2015 byly v patním drénu u vyústění odpadní chodby pozorovány zvýšené průsaky v rozmezí 15 až 20 l.s⁻¹. V rámci objasnění tohoto nepříznivého jevu byla jako nejpravděpodobnější příčina určena netěsnost folie na styku s přelivným objektem spolu se ztrátou účinnosti historické injektáže z roku 1992 a bylo doporučeno provést opravu návodního foliového těsnicího prvku.

Spolu s tímto průsakem se odpadní chodbě z rámových železobetonových rámů o světlosti 270 x 225 cm objevil přibližně 11 m od vyústění chodby do vývaru soustředěný výtok vody z levé zdi.

V rámci SO 02 – Sanace návodního těsnění bude provedeno:

- Obnova drenážního potrubí
- Nové návodní foliové těsnění včetně napojení na stávající folii, objekty a zavázání do dna a koruny hráze
- Nové betonové opevnění sanované části návodního svahu hráze
- Úprava místa průsaku v odpadní chodbě

V tomto stavebním objektu je řešena sanace návodního foliového těsnění v oblasti kolem bezpečnostního přelivu a armaturní šachty. V rámci stavebního objektu SO 01 bude vybouráno návodní opevnění hráze (betonový postrík), těsnicí folie a drenážní potrubí v rozsahu, který je popsán ve stavebním objektu SO 01.

Stavební objekt 02 bude realizován jako předposlední objekt. Nejprve bude provedena obnova drenážního potrubí pod návodním těsněním. Do drenážních otvorů ve zdech bezpečnostního přelivu budou osazeny nové nerezové chráničky (6 ks) o průměru DN 80 a délce á 1,05 m a budou tak přesahovat o 0,05 m přes líc vnitřní stěny spadiště. Prostor mezi stávající a novou chráničkou bude vyplněn trvale pružným tmelem. Posléze se očistí lože drenážních potrubí a jednotně se vyspádují směrem k průchodkám ve zdech bezpečnostního přelivu. Ve vzdálenosti 3,5 m od pravé zdi a 4,0 m od levé zdi bezpečnostního přelivu budou ve třech výškových úrovních napojena nová flexi potrubí DN 60 na původní drenážní potrubí o stejném průměru přes spojovací kus. Posléze se potrubí po celém obvodu opatří geotextilií, která převezme funkci filtru. Následně se provede pískový obsyp potrubí a vyrovnaní návodního svahu hráze do původního příčného sklonu. Na upravený návodní svah bude položena geotextillie o hmotnosti 400 g.m² a na ní pokládána nová těsnicí fólie. Nové foliové těsnění bude z HDPE např. JUNIFOL tl. 3 mm. Ta bude na stávající foliové těsnění nalepena, nebo navařena dle technologického předpisu zpracovaného v realizační dokumentaci. Předpokládá se navaření alespoň ve dvou podélných spojích, nebo nalepení vícesložkovým lepidlem v celé ploše přesahu. Zavázání folie do koruny hráze a do dna nádrže bude provedeno obdobně jako při výstavbě díla. Na foliové těsně bude položena geotextillie o hmotnosti 400 g.m². Horní, ochrannou vrstvu bude tvořit stříkaný beton C 25/30, který bude stříkán po horizontálních vrstvách maximální délky 2 m.

V místě stávajícího soustředěného výronu vody v odpadní chodbě sdruženého objektu (11 m od konce) bude zvětšen otvor ve spáře na 32 mm a do něj bude vložena trubka z nerezavějící oceli DN 30 o délce 150 mm. Trubka bude osazena tak, že 100 mm délky bude ve zdi chodby a 50 mm bude trubka přesahovat směrem do odpadní chodby.

Přehledně je SO 02 uveden ve výkresech D.1.2.2.5 až D.1.2.2.10.

D.1.2.1.3 SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Bezpečnostní přeliv VD Jince je betonový, kašnového typu. Je součástí sdruženého objektu spolu s armaturní šachtou. Hrana přelivu je na kótě 547,50 m n. m., tj. 7,21 m nade dnem spadiště. Délka přelivné hrany je 33,4 m. V přelivu je hrazený otvor o šířce 1,0 m a výšce 1,0 m, zahrazený vodorovnými hradidly. Koruna přelivné hrany je nevyrovnaná se známkami značné degradace betonového povrchu.

V rámci SO 03 – Bezpečnostní přeliv, bude provedeno:

- Vybetonování nové přelivné hrany a manipulačního okna
- Osazení nových vodících drážek dluží
- Nově osazené kontrolní geodetické body

V tomto stavebním objektu je řešeno nové vybetonování přelivné hrany bezpečnostního přelivu – monolitický železobeton, beton C30/37 XF3, výztuž B500B. Tvar přelivné hrany bude shodný s původní a výšková úroveň přelivné hrany bude vyrovnána na úrovni 547,50 m n. m. Výšková úroveň manipulačního okna je v horní části shodná s přelivnou hranou, v dolní části bude na původní úrovni 546,50 m n. m.

Jako kotevní výztuž bude zachována část původní svislá výztuž stěn. Ponechána bude na vnější straně výztuž \varnothing 20 a na vnitřní straně \varnothing 16 mm. K ní bude přivázána navržená výztuž. Zbylá výztuž bude uříznuta. Kotevní výztuž bude doplněna o trny \varnothing 16 mm délky 500 mm umístěných střídavě vnitřní strana/ vnější v rozteči 150 mm. Minimální hl. kotvení je 200 mm, kvalita kotevní hmoty min. jako např. Hilti RE 500.

Navržená konstrukční výztuž je \varnothing 16 mm po 150 mm tvořící tvar přelivné hrany. Vodorovná výztuž je navržena z \varnothing 12 mm po 75 mm na vnější a vnitřní straně (téměř svislá část), po 100 mm pod vrcholem přelivné hrany a uvnitř betonového bloku, po 125 mm na vrcholu přelivné hrany.

Horizontální spára mezi původním a novým betonem bude provedena jako dvojité těsnění - před vnější výztuží směrem do nádrže bude provedena těsnění vodou 2 x bobtnavým páskem 25 x 20 mm. Obdobně budou těsněny i svislé spáry se stávajícími stěnami armaturní šachty. Přelivná hrana je rozdělena na 4 dilatační celky. Ty jsou umístěny vždy v rozích objektu. Dilatace je navržena z rohového plastového těsnicího pásu, který je umístěn uprostřed stěny. Zbylá část spáry bude provedeno pomocí desek nenásákavého extrudovaného polystyrenu. Polystyrenová deska bude ukončena vždy 5 cm pod lícem konstrukce, další cca 3 cm budou vyplněny trvale pružným těsnicím tmelem na tmelení konstrukcí z kamene a odolným proti vodnímu prostředí

Manipulační otvor a hradítka budou v rámci betonáže přelivné hrany sdruženého objektu osazeny nové. Vodící lišty jsou 4 profily U50, dl. 950 mm s protikorozi ochranou zabetonované do nové přelivné hrany, hradítka dřevěné fošny 40 x 200 mm, dl. 1.0 m, 5 ks, s tlakovou impregnací. Dosedací práh bude také z U 50. K nim bude přivařena výztuž \varnothing 10 mm

rozmístěných po 180 mm délky 215 mm. Boční vodící drážky budou do stěny armaturní šachty, resp. přelivné hrany ukotveny výztuží \varnothing 10 mm po 200 mm délky 350 mm.

Po vybetonování přelivné hrany bezpečnostního přelivu budou na koruně hráze nainstalovány nové kontrolní geodetické body – 8 ks nivelační značky hřebové typ III.

Přehledně je SO 03 uveden ve výkresech D.1.2.2.11 až D.1.2.2.14.

D.1.2.1.4 SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA

Armaturní šachta je součástí sdruženého objektu a je předsazena před bezpečnostní přeliv. Skrz armaturní šachtu jsou vedena dvě vypustná potrubí, která jsou etážově rozmístěna. Horní potrubí je o průměru DN 200 a spodní potrubí má průměr DN 400. V armaturní šachtě jsou umístěna dvě šoupata, na každém potrubí 1 kus, která je možno ovládat ručně nad stropem armaturní šachty. Odpadní potrubí nejsou osově pod sebou, vzdálenost os činí 1,3 m. Spodní odpadní potrubí je na návodní straně opatřeno uzávěrem, který je možno ovládat nad stropem armaturní šachty. Do armaturní šachty je možné vstoupit přes otvor ve stropní desce, který je opatřen ocelovým poklopem. Následně je možné na dno šachty sestoupit po ocelových stupačkách. Na stropě armaturní šachty je osazeno zábradlí, které neodpovídá bezpečnostním předpisům.

V rámci SO 04 – Armaturní šachta, bude provedeno:

- Vybetonování nové stropní desky armaturní šachty včetně otvoru pro vstup do šachty
- Osazení nového poklopu, zábradlí, vodočetné latě
- Instalace nového ochranného koše v místě stupadel
- Nová podesta u horního vypustného potrubí
- Výměna všech tří ovládacích táhel uzávěrů

V tomto stavebním objektu je řešeno nové vybetonování stropní desky a horní části stěn armaturní šachty – monolitický železobeton, beton C30/37 XF3, výztuž B500B. Na minimum je třeba omezit účinky smršťování vhodnou recepturou a následným ošetřováním betonu.

Řešeno je nové vybetonování stropní desky a horní části stěn armaturní šachty. Jako kotevní výztuž bude zachována původní svislá výztuž stěn, která bude případně doplněna vlepovanými kotvami \varnothing 12 ve 2 řadách po 0,5 m po obvodu stěn, hl. kotvení min. 150 mm, kvalita kotevní hmoty min. jako Hilti RE 500. Horní líc desky bude vyspádován ve sklonu 1%. Deska bude vykonzolována za obvod stěn na dl. 150 mm. Na spodním líci konzolek bude proveden odkapní vlys. Horní a spodní hrana bude zkosena vložením lišty do bednění. Horní líc desky, boky a spodní líc konzolek včetně odkapního vlysu bude opatřen stěrkovou přímo pochozí izolací na pečetící vrstvě.

Stropní deska bude řešená jako křížem vyztužená. Nosnou výztuží bude betonářská výztuž \varnothing 12 po 100 mm, doplněná o KARI síť 100/100/8 mm.

Ve stropní desce bude umístěn rám 700 × 700 mm, do kterého se osadí osazen ocelový uzamykatelný poklop.

Na stropní desku bude osazeno trubkové zábradlí výšky 1,1 m. Sloupky zábradlí jsou navrženy z ocelových trubek hladkých bezešvých 48,3 x 2,6 mm. Přichycené ke stropu desky kotvami do betonu (závitová tyč \varnothing 10 mm vlepená na hloubku 120 mm, materiál kotvení min. v kvalitě Hilti Hit - 4ks na sloupek) přes ocelovou platň 100 x 100 x 10 mm. Výplň zábradlí je z ocelových trubek průměru 31,8 x 2,6 mm. Madlo zábradlí je z ocelových trubek průměru 48,3 x 2,6 mm. Jednotlivá pole budou k sobě přivařena.

Uvnitř armaturní šachty bude osazen nový ochranný koš, který zajistí bezpečný přístup na novou podestu a k uzavěru hlavní spodní výpusti. Koše budou mít délku 2 m.

Nová podesta bude umístěna nad potrubím vedlejší spodní výpusti. Bude z nerezových pororoštů 1000 x 1000 x 30 mm. V podestě bude u stupadel demontovatelná část, přes kterou bude umožněn přístup po stávajících stupačkách na dno armaturní šachty. Rošt bude uchycen k L úhelníkům 70 x 70 x 7 mm, které budou přikotveny k levé a pravé stěně armaturní šachty. Uprostřed šachty bude otočený U nosník 100, na který budou položeny pororošty. Uchycení jednotlivých částí roštu k hlavním nosným prvkům bude pomocí prvků uchycení daných výrobcem.

V rámci SO 04 budou dále vyměněna 3 ovládání šoupat (2 vnitřní do výšky a jedno vnější). Vnitřní budou přikotvena k nové podestě a budou zakončena 1,5 m nad podestou. Ovládací tyč hlavní výpusti bude dlouhá 4,2 m a táhlo bude z oceli průměru 50 mm. Ovládací tyč vedlejší spodní výpusti bude dlouhá 2 m a bude mít průměr 40 mm. Vnější ovládací táhlo bude délky 9 m a bude průměru 40 mm.

Na pravé zdi armaturní šachty bude osazena nová vodočetná lať, která bude provedena v rozsahu ode dna nádrže, až po korunu šachty. Vodočetná sklolaminátová lať bude k armaturní šachtě přikotvena přes dubovou fošnu tl. 50 mm a šířky 150 mm.

Přehledně je SO 04 uveden ve výkresech D.1.2.2.15 až D.1.2.2.20

D.1.2.1.5 SO 05 – LÁVKA

Pro přístup z koruny hráze k armaturní šachtě slouží ocelová lávka s dřevěnou podlahou. V místě křížení s přelivnou hranou je podepřena ocelovým příhradovým sloupkem. Stávající konstrukce lávky nevyhovuje bezpečnostním požadavkům, a proto bude vyměněna.

V rámci SO 05 – Lávka, bude provedeno:

- Osazení nové lávky

Koncepčně lze lávku rozdělit na hlavní nosné prvky, pochozí prvky a dále na zábradlí umístěné na lávce.

Nosnou část ocelové lávky budou tvořit tři dvojice nosníků HEB 240 délky 4,9 m. Pochozí část lávky bude z ocelových pororoštů. Na lávce bude osazeno oboustranné ocelové zábradlí výšky 1,1 m.

Hlavní nosný systém lávky je navržený dle ČSN EN 1990. Z důvodu omezení průhybu δ_{\max} (1/250 jeho rozpětí) byla navržena dvojice profilů HEB 240. Nosná část lávky je rozdělena na tři stejně dlouhé díly 4,9 m. Jedna část lávky je položena na betonovou stěnu armaturní šachty a třetí část betonový základ v místě koruny hráze. Spojení jednotlivých nosných prvků je pomocí čelní desky 240 x 340 mm tloušťky 14 mm na šrouby M22. Spojovací deska je rozšířená ve spodní části a je na ní přivařený trojúhelníkový plech tl. 12 mm. Použitý materiál nosného systému bude ocel S 235. Veškeré hotové konstrukční díly (včetně všech otvorů pro šroubové spoje) se opatří žárovým zinkováním.

Uchycení HEB profilů bude přes gumovou podložku o rozměrech 1000 x 150 x 10 mm, ke stěně armaturní šachty pomocí kotevních nerez šroubů (např. HILTI) na chemickou kotvu. Na základ v návodním svahu budou položeny 2-3 vrstvy lepenky a na ně položena nosná část lávky. Z důvodu klopení hlavního nosného prvku jsou ke každé části přivařeny dva profily HEB 100.

Pochozí prvek na nosném systému bude tvořený ocelovými pororošty tl. 30 mm, šířky 800 mm a délky 1000 mm. Uchycení jednotlivých částí roštu k hlavním nosným prvkům bude pomocí

prvků uchycení. Prvky budou specifikovány ve VDS. Po obvodu bude z důvodu za aretování a možného posunu k HEB 240 přivařen nerovnoramenný L 30 x 50 x 4 mm.

Sloupky zábradlí jsou navrženy z ocelových trubek hladkých bezešvých 48,3 x 2,6 mm délky 1,28 m. Sloupky budou zasunuty do ocelových pouzder z trubek bezešvých 51 x 3,2 mm délky 350 mm. Na pouzdro bude přivařen plocháč z válcované oceli šířky 50 mm, tl 5 mm a délky 120 mm. Pouzdro bude k HEB 240 přivařeno. Vodorovná část zábradlí je z ocelových trubek průměru 31,8 x 2,6 mm. Madlo zábradlí je z ocelových trubek průměru 48,3 x 2,6 mm. Rozteč uchycení zábradlí bude po cca 1,7 m. Výška zábradlí nad podlahou lávky bude 1,10 m.

Kompletace a montáž lávky bude probíhat v prostoru stavby. Veškeré konstrukční prvky budou ochráněny žárovým zinkováním. Přehledně je SO 05 uveden ve výkresech D.1.2.2.21 až D.1.2.2.24.

D.1.2.1.6 SO 06 – ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE

VD Jince je z části zaneseno vrstvou sedimentu, která omezuje hlavní účely nádrže a omezuje tím její optimální využití. Množstvím sedimentu je také snížena akumulární schopnost nádrže. Množství a plošné rozložení sedimentu bylo zaměřeno v dubnu 2016 (VODNÍ DÍLA – TBD a.s.). Naměřené množství sedimentu určené k odtěžení bylo v nádrži vypočteno na 894 m³. Těžba sedimentu se předpokládá při zcela vypuštěné nádrži, „klasickou“ suchou cestou. Běžné průtoky budou převáděny z přítoku potrubím z usazovací nádrže do spadiště sdruženého objektu. Během prací bude otevřeno potrubí spodní výpusti, aby voda z mezipovodí nezůstávala v nádrži.

Navržený postup prací a způsob provádění odbahnění nádrže v maximální možné míře respektuje zájmy ochrany přírody.

Při zpracování PD se předpokládalo, že sediment bude uložen na zemědělskou půdu. Pro tento účel byly odebrány vzorky sedimentu a provedeny příslušné rozborů. Odebrané vzorky nesplňují limity vyhlášky, a proto sediment nelze uložit na zemědělskou půdu a bude nákladními automobily odvážen na skládku (např. Bytíz).

V rámci SO 06 – Odbahnění nádrže bude provedeno:

- vytvoření stoky (běžné průtoky z mezipovodí),
- po vypuštění nádrže a odvodnění sedimentu odtěžení suchou cestou sedimentů ze zátopy a úprava tvaru dna nádrže.

Stavbu se doporučuje provádět zejména při vhodných klimatických podmínkách a po dostatečném odvodnění sedimentu.

Odbahnění a úprava dna nádrže

Po vypuštění nádrže bude mechanizací, případně ručně, vybudován systém odvodňovacích stok. Hlavní odvodňovací stoka bude vedena v údolnici zátopy a do ní bude vyspádován prostor nádrže tak, aby bylo zajištěno gravitační svedení vody ze všech zabahněných částí zátopy.

Celkové množství sedimentu určené k odtěžení je převzato ze zaměření firmou VODNÍ DÍLA – TBD a.s. a činí 890 m³.

Zatopená plocha nádrže (0,92 ha) při normální hladině tedy zůstane stejná. Odbahněním nádrže se zvýší zásobní prostor nádrže ze stávajících 27 660 m³ o 890 m³ na 28 550 m³. Průměrná hloubka vody v nádrži se zvýší o 0,10 m na 3,1 m.

Postup odbahnění

Před zahájením prací na SO 06 bude provedeno odtěžení sedimentů z usazovací nádrže, která bude po odstranění nánosů sloužit jako přechodová tůň SO 06.

Po částečném odvodnění sedimentu bude možno začít s odbahňováním nádrže. Před zahájením odbahnění se doporučuje provést nezávislé geodetické zaměření skutečného povrchu sedimentu pro pozdější kontrolu odtěženého množství. Způsob a použití mechanizačních prostředků se přizpůsobí místním podmínkám po vypuštění nádrže. Technologie odbahnění závisí na strojním vybavení dodavatele. Částečně odvodněné a stabilizované vrstvy sedimentu mohou být nahrnovány dozery na hromady, kde se nechají ještě více odvodnit. Odvodněný sediment se bude nakládat rypadlem na nákladní automobily a odvážet na místo konečného uložení.

Konečný tvar dna je znázorněn ve výkresech D.1.2.2.24 – Podélný řez a D.1.2.2.25 (příčné řezy nádrží). Sklon svahů břehů nádrže vzniklých po odtěžení sedimentu nesmí být strmější než 1:4 (platí i pro svahy koryt rybníčních stok). Dno rybníka po odbahnění musí zůstat v celé ploše gravitačně odvoditelné.

Vzhledem ke spádovým poměrům v ploše dna VD Jince je při odstraňování sedimentu nutné věnovat maximální péči kontrole nivelety dna (minimální spádové poměry). Nesmí dojít k přehloubení nádrže (těžbě rostlého terénu) a tím k ohrožení její těsnosti.

Při provádění odbahnění za zhoršených klimatických nebo hydrologických podmínek se nedoporučuje dlouhodobé mezideponování materiálu v prostoru zátopy nádrže, neboť hrozí jeho splavení zpět do nádrže.

Délky komunikací byly pro potřeby rozpočtu uvažovány přibližně do těžiště VD Jince. Po odbahnění bude provedeno geodetické zaměření skutečného stavu povrchu dna (ověření odtěženého množství a stanovení charakteristiky nádrže).

Sjezd do nádrže

Stávající sjezd do nádrže umístěný v levém zavázání bude opevněn. Konstrukce sjezdu bude nasypána ze stavebního recyklátu, na které budou uloženy silniční panely.

Uložení sedimentu

Vytěžený sediment (o objemu 890 m³) bude odvezen na uložen na skládku ostatního odpadu (např. Bytíz).

D.1.2.1.7 SO 07 – USAZOVACÍ NÁDRŽ

Usazovací nádrže VD Jince je z velké části zanesena vrstvou sedimentu, čímž dochází k zanášení prostoru nádrže VD Jince. Množství a plošné rozložení sedimentu bylo zaměřeno v dubnu 2016 (VODNÍ DÍLA – TBD a.s.). Naměřené množství sedimentu určené k odtěžení bylo v usazovací nádrži vypočteno na 44 m³. Těžba sedimentu se předpokládá při zcela vypuštěné nádrži, „klasickou“ suchou cestou.

Navržený postup prací a způsob provádění odbahnění nádrže v maximální možné míře respektuje zájmy ochrany přírody.

Při zpracování PD se předpokládalo, že sediment bude uložen na zemědělskou půdu. Pro tento účel byly odebrány vzorky sedimentu a provedeny příslušné rozbory. Odebrané vzorky nesplňují limity vyhlášky, a proto sediment nelze uložit na zemědělskou půdu a bude nákladními automobily odvážen na skládku (např. Bytíz).

V rámci SO 07 – usazovací nádrž bude provedeno:

- po vypuštění nádrže a odvodnění sedimentu odtěžení suchou cestou sedimentů ze zátopy.

Stavbu se doporučuje provádět zejména při vhodných klimatických podmínkách a po dostatečném odvodnění sedimentu.

Odbahnění usazovací nádrže

Celkové množství sedimentu určené k odtěžení je převzato ze zaměření firmou VODNÍ DÍLA – TBD a.s. a činí 44 m³.

Zatopená plocha nádrže (0,02 ha) při normální hladině tedy zůstane stejná. Odbahněním nádrže se zvýší zásobní prostor nádrže ze stávajících 41 m³ o 44 m³ na 85 m³. Průměrná hloubka vody v nádrži se zvýší o 0,23 m na 0,44 m.

Postup odbahnění

Odbahnění stavebního objektu 07 – usazovací nádrž bude provedeno před zahájením prací na SO. Následně po odstranění nánosů se navrátí hrazení do drážek a usazovací nádrž bude sloužit jako přechodová tůň SO 07.

Po částečném odvodnění sedimentu dojde k odstranění všech nánosů, které se nacházejí v usazovací nádrži. Technologie odbahnění závisí na strojním vybavení dodavatele. Odvodněný sediment se bude nakládat rypadlem na nákladní automobily a odvážet na místo konečného uložení. Při odtěžování nesmí dojít k přehloubení nádrže (těžbě rostlého terénu) a tím k ohrožení její těsnosti.

Konečný tvar dna usazovací nádrže je znázorněn ve výkresech D.1.2.2.24 – Podélný řez a D.1.2.2.25 (příčný řez usazovací nádrží).

Sjezd do nádrže

Pro odtěžení sedimentu z usazovací nádrže bude využit stávající sjezd ze silničních panelů na pravém břehu.

Uložení sedimentu

Vytěžený sediment (o objemu 44 m³) bude odvezen na uložen na skládku ostatního odpadu (např. Bytíz).

D.1.2.1.8 Vytyčení stavby

Na objektech VD Jince se nacházejí kontrolní geodetické body na koruně hráze a přelivné hraně bezpečnostního přelivu, od kterých bude možné stavbu jednoznačně vytyčit. Veškeré výškové hodnoty jsou v Bpv, souřadnicový systém JTSK.

D.1.2.2 Výkresová část

- D.1.2.2.1 CELKOVÁ SITUACE
- D.1.2.2.2 SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – PŮDORYS
- D.1.2.2.3 SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – ŘEZ 2-2'
- D.1.2.2.4 SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – ŘEZ 1-1'
- D.1.2.2.5 SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – PŮDORYS
- D.1.2.2.6 SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – ŘEZ 2-2' A ŘEZ 4-4'

D.1.2.2.7	SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.8	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ TĚSNICÍ FÓLIE NA SDRUŽENÝ OBJEKT
D.1.2.2.9	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ TĚSNICÍ FÓLIE NA STĚNU SDRUŽENÉHO OBJEKTU
D.1.2.2.10	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ FÓLIOVÉHO TĚSNĚNÍ
D.1.2.2.11	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – PŮDORYS
D.1.2.2.12	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.13	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – ŘEZ 2-2'
D.1.2.2.14	SO 03 – VÝKRES VÝZTUŽE
D.1.2.2.15	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – PŮDORYS
D.1.2.2.16	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.17	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – ŘEZ 2-2' A ŘEZ 3-3'
D.1.2.2.18	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – DETAIL ARMATURNÍ ŠACHTY – PŮDORYS, ŘEZ A1-A1', ŘEZ A2-A2'
D.1.2.2.19	SO 04 – VÝKRES VÝZTUŽE
D.1.2.2.20	SO 04 – DETAIL UKOTVENÍ VODOČETNÉ LATĚ
D.1.2.2.21	SO 05 – DETAIL LÁVKY – PŮDORYS, ŘEZ A-A', ŘEZ B-B'
D.1.2.2.22	SO 06, SO 07 – SITUACE – PEVNÉ DNO
D.1.2.2.23	SO 06, SO 07 – SITUACE – POVRCH SEDIMENTU
D.1.2.2.24	SO 06, SO 07 – PODÉLNÝ ŘEZ
D.1.2.2.25	SO 06, SO 07 – PŘÍČNÝ ŘEZ PF1 – PF6, PFA

D.1.2.3 Podrobný statický výpočet

Vzhledem k charakteru stavby (rekonstrukce objektů VD a obnova části těsnicí folie) a k parametrům stávajících konstrukcí nebyly řešeny statické výpočty.

Návrh nosných prvků lávky je v příloze:

D.1.2.3.1 SO 05 - Lávka

D.1.2.4 Požárně bezpečnostní řešení

Vzhledem k charakteru stavby (rekonstrukce objektů VD a obnova části těsnicí folie) není třeba řešit požárně bezpečnostní řešení.

D.1.2.5 Technika prostředí staveb

Vzhledem k charakteru stavby (rekonstrukce objektů VD a obnova části těsnicí folie) není třeba řešit techniku prostředí staveb.

D.2 Dokumentace technických a technologických zařízení

Součástí stavby nejsou žádné provozní celky, provozní soubory, dílčí provozní soubory ani funkční soubory.

D.2.1 Požadavky na materiály a provádění stavby

D.2.1.1 Sediment

Dodavatel předloží investorovi doklady o uložení sedimentu.

D.2.1.2 Požadavky na beton

Správné složení betonu pro konstrukce vyžaduje optimalizaci jednotlivých složek směsi jak z hlediska kvality tak i kvantity, aby bylo možné dosáhnout co nejlepších předpokladů pro splnění následujících požadavků:

- zpracovatelnost,
- zkrácení doby potřebné pro odbednění na technologicky přípustné minimum,
- zamezení vzniku trhlin,
- dodržení požadovaných užitných a provozních vlastností.

Na snížení napětí vzniklých účinky teploty doporučujeme použít cement s mlecími přísadami, anebo určitou část pojiva pokrýt hydraulicky účinnými přísadami, např. popílkem. Velmi jemné přísady (např. mikrosilika) mohou kromě toho zlepšit zpracovatelnost čerstvého betonu a nepropustnost betonové struktury.

Zvolené množství cementu a přísad musí zaručovat při odpovídající teplotě čerstvého betonu požadovanou pevnost při odbednění a dodržení požadovaných parametrů ostění.

Maximální zrno kameniva 8-16 mm.

Složení betonové směsi bude dokladováno.

Projektant doporučuje optimální teplotu čerstvého betonu (tj. teplota betonové směsi v době ukládání do bednění) v rozmezí 13 °C až 18 °C. Při teplotách pod 10 °C se velmi výrazně zpomaluje nárůst pevnosti. Při teplotách vyšších než 25 °C je větší náchylnost k tvorbě trhlin. Pro ukládání betonu při teplotách čerstvého betonu pod 10°C a nad 25 °C zpracuje dodavatel zvláštní technologický postup pro zamezení nežádoucích účinků. Ukládání čerstvého betonu s teplotou pod 5 °C a nad 30 °C je nepřípustné!

Požadavky na konstrukce z betonu

Konstrukce budou navrženy s ohledem na omezení vzniku trhlin a to především v raném stadiu betonáže. Limitní šířka trhliny: 0,3 mm.

Beton návodního svahu: C25/30-XC2

Beton přelivné hrany a desky šachty: C 30/37 – XF3

Požadavky na provádění betonáže

Pro montáž bednění a přesnost jeho osazení platí příslušné předpisy výrobce systémového bednění a ČSN 73 0202 Přesnost geometrických parametrů ve výstavbě - Základní ustanovení.

Požadavky norem bude respektovat i přesnost uložení výztuže, způsob jejího uložení a zpracování, stykování prutů apod. Výztuž musí být zabezpečena tak, aby distančními vložkami mezi ní a bedněním nebyla porušena celistvost krycí vrstvy (nesmí se použít dřevěné špalíčky, úpalky výztuže a podobné podložky, které podléhají korozi).

Povrchy betonu musí být hladké, bez vyčnívajících rádlovacích drátů, hnízd a převisů. Otvory po kotevních hmoždinkách bednění se vyplní rozpínavou maltou. Pracovní spáry musí být řádně očištěny a upraveny před dalším pokračováním betonáže tak, aby byla zajištěna jejich vodotěsnost (ošetření Xypexem apod.). Hutnění betonu musí být prováděno vnitřním nebo příložným vibrátorem. Příložné vibrátory musí být umístěny co nejrovnoměrněji v závislosti na konstrukci bednicí formy, přičemž se předpokládá jeden vibrátor na 3 až 4 m² pláště bednění.

Vibrátory musí být dimenzovány tak, aby byl beton dokonale zhutněn v projektované tloušťce. Hloubka působení vibrátoru dosahuje 40 cm až max. 50 cm. Při vibrování se uvádí do provozu příložný vibrátor v oblasti aktuální výšky hladiny betonu v bednění.

Použití samozhutnitelného betonu (SCC) je přípustné. Pro použití platí zejména „Evropská směrnice pro SCC“ vydaná Svazem výrobců betonu ČR v květnu 2005 (publikovaná se svolením společností BIMB, CEMBUREAU, ERMCO, EFCA, EFNARC).

Doba odbednění, pevnost při odbednění

Aby se zamezilo vytvoření trhlin, je třeba okamžik odbednění a zakrytí co nejvíce oddálit. Při dodržení obvyklého 24 hodinového cyklu na jeden záběr betonáže je doporučená optimální doba odbednění 12 až 14 hodin. Kratší doba odbednění jak 12 hod je nepřípustná.

Pevnost betonu při odbednění by měla být v hodnotách mezi 1,5 MPa a 3,0 MPa.

Zabránění vzniku trhlin

Pro zabránění vzniku trhlin je třeba zajistit, aby maximální teplota betonu nosné konstrukce nepřekročila 40 °C. Opatření se musí přizpůsobit aktuálním podmínkám stavby, tak aby se v co největší míře zabránilo vzniku trhlin.

Technologický postup betonáže a ošetřování betonu musí být navržen tak, aby se v prvních třech dnech po odbednění zabránilo rychlému ochlazení a v prvních sedmi dnech po odbednění k rychlému vyschnutí konstrukce.

Pro uvedené stupně vlivu prostředí je stanovena doporučená hodnota limitní trhliny:

$$w_{lim} = 0,3\text{mm}.$$

Ošetřování a ochrana

Je stanovena a bude prováděna podle ČSN EN 13670.

Předpokládáme min. třídu ošetřování 2 anebo vyšší. Třída ošetřování bude stanovena v technologickém předpisu pro betonáž, stanoví technolog betonárky.

Odolnost betonu proti mrazu

Mrazuvzdornost konstrukce (přelivná hrana, deska šachty uzávěru: XF3) je požadována.

Povrch betonu

Nosná konstrukce, svislé pohledové plochy

Na povrch betonu **nosné konstrukce** nejsou specifikovány, žádné mimořádné požadavky.

Póry do průměru 20 mm jsou prakticky (technologicky) nevyhnutelné a neškodné. Hloubka pórů nesmí překročit 10 mm. Drobná vadná místa, která nemají vliv na použitelnost, není nutné sanovat.

D.2.1.3 Způsob zkoušek betonu

D.2.1.3.1 Průkazní zkoušky

Před zahájením betonáže musí zhotovitel průkazními zkouškami prokázat vlastnosti betonové směsi a betonu.

Průkazní zkoušky musí provádět akreditovaná laboratoř se zkušenostmi v oblasti návrhu a zkoušení betonu. Průkazní zkoušky budou provedeny podle patných předpisů.

Výsledky zkoušek musí předložit dodavatel min. týden před započítím betonáží.

D.2.1.3.2 Kontrolní zkoušky

Kontrolní zkoušky ověřují průběžně výsledky průkazních zkoušek v podmínkách stavby. Kontrolní zkoušky budou prováděny v souladu s ČSN EN 206-1.

Požadované četnosti a rozsahy zkoušek:

Zkoušky čerstvého betonu (zjištění reologických vlastností betonů)

- stanovení konzistence čerstvého betonu (metoda sednutí kužele) – beton ukládaný do bednění

zaměření zkoušky	minimální rozsahy a četnosti
	zkouška dodavatele
stanovení konzistence	min. 1 zkouška na každou dodávku betonu - průkazní zkouška prováděná v příslušné betonárně (podle jejich vnitřních předpisů, výsledky předané ve formě výstupního listu)
	min. 1 zkouška na každou dodávku betonu - kontrolní zkouška prováděná na stavbě (podle zpracovaného prováděcího předpisu)

Pro zkoušky konzistence prováděné na stavbě zpracuje dodavatel (ve spolupráci s akreditovanou laboratoří) prováděcí předpis pro zkoušky čerstvé směsi. Dodavatel proškolí optimální počet vlastních pracovníků a TDI pro provádění zkoušek.

Projektant předpokládá optimální sednutí kužele 100 – 150 mm (odpovídá konzistenci S3). Požadované hodnoty budou upřesněny na základě konzultace s technologem příslušné betonárky, s ohledem na složení směsi a použité příměsi a přísady.

Pro zkoušky platí zejména:

ČSN EN 12350-1 (73 1301) Zkoušení čerstvého betonu – Část 1: Odběr vzorků

ČSN EN 12350-2 (73 1301) Zkoušení čerstvého betonu – Část 2: Zkouška sednutím

- stanovení konzistence čerstvého betonu (metoda rozlití*) – beton ukládaný do bednění

zaměření zkoušky	minimální rozsahy a četnosti
------------------	------------------------------

	zkouška dodavatele
stanovení konzistence	<p>min. 1 zkouška na každou dodávku betonu - průkazní zkouška prováděná v příslušné betonárně (podle jejich vnitřních předpisů, výsledky předané ve formě výstupního listu)</p> <p>min. 1 zkouška na každou dodávku betonu - kontrolní zkouška prováděná na stavbě (podle zpracovaného prováděcího předpisu)</p>

* Tato zkouška bude provedena alternativně místo zkoušky sednutí kužele, pokud bude konzistence betonu taková, že technolog betonárny doporučí jako vhodnější tuto zkoušku.

Pro zkoušky platí zejména:

ČSN EN 12350-1 (73 1301) Zkoušení čerstvého betonu – Část 1: Odběr vzorků

ČSN EN 12350-2 (73 1305) Zkoušení čerstvého betonu – Část 2: Zkouška rozlitím

Zkoušky ztvrdlého betonu

stanovení pevnosti v tlaku po 2 a 28 dnech – beton ukládaný do bednění,

zaměření zkoušky	minimální rozsahy a četnosti
	zkouška dodavatele
stanovení pevnosti v tlaku	min. 1 stanovení na každý dilatační blok přelivné hrany, stropní desky

Na každou dodávku a zkušební dobu budou použity min. dva zkušební vzorky.

Pro zkoušky platí zejména:

ČSN EN 12390-1 (73 1302) Zkoušení ztvrdlého betonu – Část 1: Tvar rozměry a jiné požadavky na zkušební tělesa a formy.

ČSN EN 12390-2 (73 1302) Zkoušení ztvrdlého betonu – Část 2: Výroba a ošetřování zkušebních těles pro zkoušky pevnosti.

ČSN EN 12390-3 (73 1302) Zkoušení ztvrdlého betonu – Část 3: Pevnost v tlaku zkušebních těles.

- stanovení mrazuvzdornosti betonu:

v současné době platí:

ČSN 73 1322 – Stanovení mrazuvzdornosti betonu

ČSN P CEN/TS 12390-9 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 9: Odolnost proti zmrazování a rozmrazování - Odlupování

Mrazuvzdornost betonu a odolnost povrchu je posuzována na účinky mrazu a posypových solí. Posypové sole se na koruně hráze (je pojízdná pro veřejnost) v současné době nepoužívají, to však nevylučuje jejich použití v budoucnosti. V úvahu přichází pouze použití ČSN 73 13 22, i ta však vykazuje při porovnání výsledků získaných v jednotlivých laboratořích na identických zkušebních tělesech značné rozdíly.

Z těchto důvodů doporučujeme provést pouze zkoušku nasákavosti dle dnes neplatné ČSN 73 1325. Provedení stanovení průměrné hmotnostní nasákavosti a porovnání s danou limitní hodnotou. Beton s nízkou nasákavostí má vysokou odolnost proti působení mrazu.

zaměření zkoušky	minimální rozsahy a četnosti
	zkouška dodavatele
stanovení nasákavosti	min. 1 stanovení na každý dilatační blok přelivné hrany
	min. 2 stanovení na stropní desku

D.2.1.4 Požadavky na zemní práce

Veškeré práce budou prováděny v souladu s doporučenými ČSN, případně TNV, vztahující se ke specifickým podmínkám a potřebám této stavby. Tytéž požadavky musí splňovat i použité materiály.

Při provádění jednotlivých vrstev násypu tělesa hráze je třeba dbát především na dodržení požadované míry zhutnění, neboť na ní závisí velikost pozdějšího sedání zeminy.

Pro zeminy v hrázi se požaduje míra zhutnění min. 95 % Prostor standart. Zemina bude ukládána po vrstvách mocnosti přiměřené pro technologii zhutňování, tj. 0,2 m po zhutnění. Předpokládá se použití vibračních pěchů, případně vibrační desky, v prostorách s větším volným prostorem ručně vedených vibračních válců. K násypu musí být použita dobře zhutnitelná zemina doporučená z průzkumu zemníku. Před zahájením sypání se v souvislosti s případnou úpravou vlhkosti zeminy doporučuje provést hutnící pokus a podle něj upravit detaily technologie sypání a hutnění. Kvalita vhodnosti zemin a jejich hutnění bude průběžně kontrolována geologem stavby. Je třeba věnovat pozornost vlhkosti zeminy před hutněním ($w = 15 - 20 \%$).

Základní požadavky na zpracování zeminy v násypech a zásypech:

- pokud při stavbě dojde ke znehodnocení již uložené vrstvy násypu, je třeba před pokračováním ve výstavbě všechen znehodnocený materiál odstranit a nahradit novým,
- ukládání materiálu musí probíhat na odvodněný podklad, za tímto účelem je nutno vodu odčerpávat z nejnižších partií nádrže,
- sypání nesmí probíhat za mrazu, deště či sněžení,
- velikosti ojedinělých zrn v sypanině nesmí přesáhnout 30 % mocnosti vrstvy,

D.2.1.5 Požadavky na ocelové konstrukce

Při výrobě a montáži ocelových konstrukcí se doporučuje dbát ustanovení ČSN 73 2601 Provádění ocelových konstrukcí a ČSN 73 2611 Úchytky rozměrů a tvarů ocelových konstrukcí.

Ocelové konstrukce jsou ohroženy působením vody, s níž přicházejí do styku a dále pak důsledky vlhka a dalších povětrnostních vlivů, kterým je konstrukce trvale vystavena.

Ocelové prvky navržené v tomto projektu, které jsou ve stálém styku s vodou a nejsou celým svým povrchem kryty vrstvou betonu, se ochrání pozinkováním (drážky dlužových stěn, lávka

apod.) nebo jsou navrženy z nerezavějící oceli (prvky v šachtě uzávěru). Ostatní prvky mimo dosah stálého zaplavení se mohou očistit, odrezit a natřít základní a vrchní syntetickou barvou.

Nátěrové povlaky ocelových konstrukcí musí vyhovovat jednak svým složením a jakostí, jednak technologií nanášení a musí splňovat i požadavky na minimální tloušťku ochranných povlaků. Provádění a kontrola jakosti nátěrů se řídí ČSN EN ISO 12944-5 Nátěrové hmoty - Protikoroze ochrana ocelových konstrukcí ochrannými nátěrovými systémy.

D.2.1.6 Průkazní zkoušky

Pokud nebudou na stavbě použity certifikované betonové směsi, musí zhotovitel prokázat vlastnosti betonové směsi a betonu zkouškami.

Průkazní zkoušky musí provádět akreditovaná laboratoř se zkušenostmi v oblasti návrhu a zkoušení betonu. Průkazní zkoušky budou provedeny podle patných předpisů.

D.2.1.7 Výztuž do betonu

B500B: odpovídá R 10 505.

Krytí c_{nom} : 50 mm

Dovolené postupy případného svařování specifikuje ČSN EN ISO 17660 -1, Svařování - Svařování betonářské oceli - Část 1: Nosné svárové spoje

Jakost výztužné oceli bude prokázána hutním atestem.

D.2.1.8 Zvláštní požadavky

D.2.1.8.1 Požadavky na mezní odchylky rozměrů – tolerance

Tloušťky betonových konstrukcí: ± 20 mm, (dáno použitím rovinného bednění)

D.2.1.8.2 Požadavky na provádění prací

Pro betonáže zpracuje dodavatel zvláštní technologický předpis.

D.2.1.9 Zvláštní požadavky

D.2.1.9.1 Požadavky na provádění prací

Pro betonáže nosné desky zpracuje dodavatel zvláštní technologický předpis, kde budou specifikovány i požadavky na ukládání betonu při teplotách čerstvého betonu pod 10°C a nad 25 °C.


D.2.1.10 Požadavky na vypracování VDS zajišťované zhotovitelem stavby

Ve VDS budou dopracovány výkresy výztuže a dokresleny prvky lávky a zábradlí na šachtě uzávěrů.

D.2.2 Přehled platných norem a předpisů

- ČSN EN 13670 (73 2400), Provádění betonových konstrukcí, Vydána: 6.2010
- ČSN EN 206-1 ZMĚNA (73 2403), Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda,
- ČSN EN 206-1 ZMĚNA Z1 (73 2403), Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda,
- ČSN EN 206-1 ZMĚNA Z2 (73 2403), Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda,

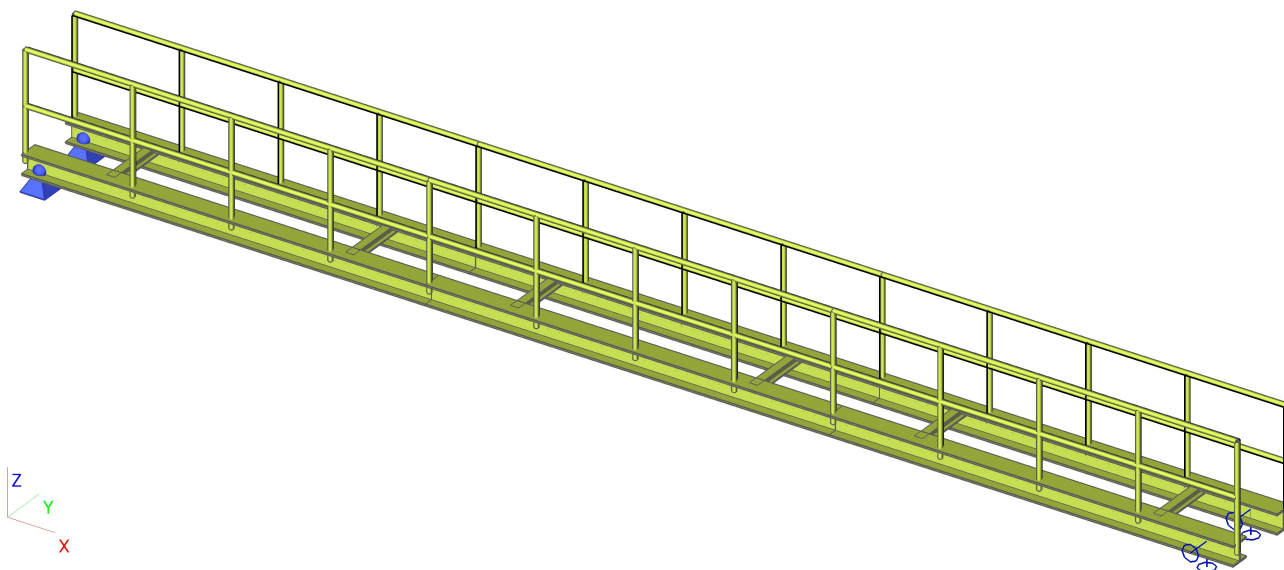
- ČSN EN 206-1 ZMĚNA Z3 (73 2403), Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda,
- ČSN EN 197, Cement: Složení, technické podmínky a kritéria shody,
- ČSN EN 1008, Záměsová voda do betonu,
- ČSN EN 480-1+A1 Přísady do betonu, malty a injektážní malty - Zkušební metody - Část 1: Referenční beton a referenční malta pro zkoušení,
- ČSN EN 12350-8 Zkoušení čerstvého betonu - Část 8: Samozhutnitelný beton - Zkouška sednutí-rozlitím,
- ČSN EN 12350-9 Zkoušení čerstvého betonu - Část 9: Samozhutnitelný beton - Zkouška V-nálevkou,
- ČSN EN 12350-1 Zkoušení čerstvého betonu - Část 1: Odběr vzorků,
- ČSN EN 12350-2 Zkoušení čerstvého betonu - Část 2: Zkouška sednutím,
- ČSN EN 12350-5 Zkoušení čerstvého betonu - Část 5: Zkouška rozlitím,
- ČSN EN 12350-6 Zkoušení čerstvého betonu - Část 6: Objemová hmotnost,
- ČSN EN 12390-4 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 4: Pevnost v tlaku - Požadavky na zkušební lisu,
- ČSN EN 12390-1 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 1: Tvar, rozměry a jiné požadavky na zkušební tělesa a formy, Oprava : Opr.1 (Katalogové číslo: 75321),
- ČSN EN 12390-2 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 2: Výroba a ošetřování zkušebních těles pro zkoušky pevnosti,
- ČSN EN 12390-3 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 3: Pevnost v tlaku zkušebních těles Oprava : Opr.1 (Katalogové číslo: 89366),
- ČSN EN 12390-8 Zkoušení ztvrdlého betonu - Část 8: Hloubka průsaku tlakovou vodou
- ČSN EN 10080 Ocel pro výztuž do betonu - Svařitelná betonářská ocel - Všeobecně
- Dovolené postupy svařování specifikuje ČSN EN ISO 17660 -1, Svařování - Svařování betonářské oceli - Část 1: Nosné svárové spoje
- ČSN EN 1991-1-1, Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1992-1-1, Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby, Vydána: 11.2006, Změna: NA ed. A (Katalogové číslo: 79029), Vydána: 7.2007, Oprava: Opr.1 (Katalogové číslo: 82662), Vydána: 7.2009, Oprava: Opr.2 (Katalogové číslo: 88261), Vydána: 6.2011, Změna: Z1 (Katalogové číslo: 85371), Vydána: 3.2010
- ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla, Vydána: 9.2006, Změna: NA ed. A (Katalogové číslo: 78274) Vydána: 4.2007, Oprava: Opr.1 (Katalogové číslo: 84131), Vydána: 9.2009
- ČSN EN 1992-3 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 3: Nádrže na kapaliny a zásobníky
- ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí. Část 1.1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN 73 1208 Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských objektů

VYPRACOVAL ING. T. KLEMŠA	KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyberská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH PODROBNÝ STATICKÝ VÝPOČET				FORMÁT	
				MĚŘITKO	ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.1.9

1. Obsah

1. Obsah	1
2. Výpočtový model	1
3. Materiály	1
4. Průřezy	2
5. Prut	3
6. Podpory v uzlu	4
7. Bodové síly na prutu	4
8. Geometrie plošného zatížení	4
9. Liniové síly na prutu	4
10. Zatěžovací stavy	9
11. Skupiny zatížení	9
12. Skupiny výsledků	9
13. Kombinace	9
14. Vnitřní síly na prutu	10
15. Vnitřní síly na prutu; N, Vz, My	11
16. Reakce	12
17. Reakce; Rz	12
18. Napětí	13
19. Napětí; Normálové -, Normálové +	13
20. Deformace na prutu	14
21. Deformace na prutu; uz	15
22. Posudek oceli	15

2. Výpočtový model

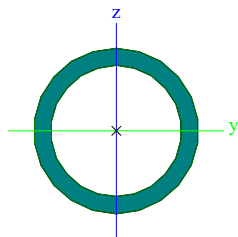


3. Materiály

Jméno	Jednotková hmotnost [kg/m ³]	E [MPa]	Poisson - nu	G [MPa]	Tep.roztaž. [m/mK]	Dolní mez [mm]	Horní mez [mm]	Fy (rozsah) [MPa]	Fu (rozsah) [MPa]
S 235	7850.0	2.1000e+05	0.3	8.0769e+04	0.00	0 40	40 80	235.0 215.0	360.0 360.0

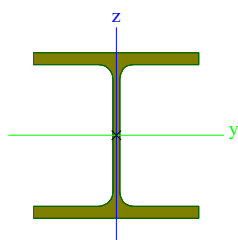
4. Průřezy

Jméno	CS4
Typ	CHS48.3/5.0
Zdroj hodnot	British Standard / BS 5950 part 1 : 1990 & EN 10210-2
Materiál	S 235
Výroba	válcovaný
Posudek rovinného vzpěru y-y	a
Posudek rovinného vzpěru z-z	a
Klopení	Výchozí
Použití 2D MKP výpočet	x



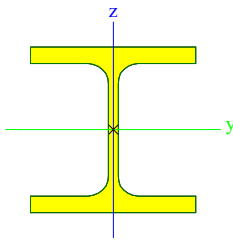
A [m ²]	6.8000e-04	
A _{y, z} [m ²]	4.3290e-04	4.3290e-04
I _{y, z} [m ⁴]	1.6200e-07	1.6200e-07
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	0.0000e+00	3.1880e-07
W _{el y, z} [m ³]	6.6900e-06	6.6900e-06
W _{pl y, z} [m ³]	9.2676e-06	9.2676e-06
d _{y, z} [mm]	0	0
c _{YUSS, ZUSS} [mm]	0	0
α [deg]	0.00	
A _{L, D} [m ² /m]	1.5173e-01	2.7205e-01
M _{ply +, -} [Nm]	0.00	20.00
M _{plz +, -} [Nm]	0.00	0.00

Jméno	CS6
Typ	HEB240
Zdroj hodnot	Profil Arbed / Structural shapes / Edition Octobre 1995
Materiál	S 235
Výroba	válcovaný
Posudek rovinného vzpěru y-y	b
Posudek rovinného vzpěru z-z	c
Klopení	Výchozí
Použití 2D MKP výpočet	x



A [m ²]	1.0600e-02	
A _{y, z} [m ²]	7.8218e-03	2.5536e-03
I _{y, z} [m ⁴]	1.1260e-04	3.9230e-05
I _w [m ⁶], I _t [m ⁴]	4.8695e-07	1.0270e-06
W _{el y, z} [m ³]	9.3830e-04	3.2690e-04
W _{pl y, z} [m ³]	1.0530e-03	4.9840e-04
d _{y, z} [mm]	0	0
c _{YUSS, ZUSS} [mm]	120	120
α [deg]	0.00	
A _{L, D} [m ² /m]	1.3800e+00	1.3838e+00
M _{ply +, -} [Nm]	247646.62	247646.62
M _{plz +, -} [Nm]	117149.22	117149.22

Jméno	CS7
Typ	HEB100
Zdroj hodnot	Profil Arbed / Structural shapes / Edition Octobre 1995
Materiál	S 235
Výroba	válcovaný

Posudek rovinného vzpěru y-y	b	
Posudek rovinného vzpěru z-z	c	
Klopení	Výchozí	
Použit 2D MKP výpočet	x	
<div></div>		
A [m²]	2.6040e-03	
A _{y, z} [m²]	2.0237e-03	6.5734e-04
I _{y, z} [m⁴]	4.4950e-06	1.6730e-06
I _w [m⁶], t [m⁴]	3.3750e-09	9.2500e-08
W _{el y, z} [m³]	8.9910e-05	3.3450e-05
W _{pl y, z} [m³]	1.0420e-04	5.1420e-05
d _{y, z} [mm]	0	0
c _{YUSS, ZUSS} [mm]	50	50
α [deg]	0.00	
A _{L, D} [m²/m]	5.6700e-01	5.6730e-01
M _{ply +, -} [Nm]	24509.28	24509.28
M _{plz +, -} [Nm]	12088.18	12088.18

5. Prut

Jméno	Průřez	Délka [m]	Tvar	Poč. uzel	Konc. uzel	Typ	FEM typ	Vrstva
B1	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N26	N25	nosník (80)	standard	Vrstva1
B2	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N100	N99	nosník (80)	standard	Vrstva1
B7	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N9	N10	nosník (80)	standard	Vrstva1
B15	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N26	N17	sloup (100)	standard	Vrstva1
B16	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N19	N18	sloup (100)	standard	Vrstva1
B17	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N21	N20	sloup (100)	standard	Vrstva1
B18	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N23	N22	sloup (100)	standard	Vrstva1
B19	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N25	N24	sloup (100)	standard	Vrstva1
B20	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N17	N24	nosník (80)	standard	Vrstva1
B21	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N27	N28	nosník (80)	standard	Vrstva1
B50	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N100	N77	sloup (100)	standard	Vrstva1
B51	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N77	N82	nosník (80)	standard	Vrstva1
B52	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N78	N83	nosník (80)	standard	Vrstva1
B53	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N96	N79	sloup (100)	standard	Vrstva1
B54	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N97	N80	sloup (100)	standard	Vrstva1
B55	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N98	N81	sloup (100)	standard	Vrstva1
B56	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N99	N82	sloup (100)	standard	Vrstva1
B57	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N1	N101	nosník (80)	standard	Vrstva1
B59	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N25	N113	nosník (80)	standard	Vrstva1
B60	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N99	N122	nosník (80)	standard	Vrstva1
B61	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N102	N103	nosník (80)	standard	Vrstva1
B62	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N107	N106	sloup (100)	standard	Vrstva1
B63	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N109	N108	sloup (100)	standard	Vrstva1
B64	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N111	N110	sloup (100)	standard	Vrstva1
B65	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N113	N112	sloup (100)	standard	Vrstva1
B66	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N24	N112	nosník (80)	standard	Vrstva1
B67	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N28	N114	nosník (80)	standard	Vrstva1
B68	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N82	N127	nosník (80)	standard	Vrstva1
B69	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N83	N118	nosník (80)	standard	Vrstva1
B70	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N119	N115	sloup (100)	standard	Vrstva1
B71	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N120	N116	sloup (100)	standard	Vrstva1
B72	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N121	N117	sloup (100)	standard	Vrstva1
B73	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N122	N127	sloup (100)	standard	Vrstva1
B74	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N123	N124	nosník (80)	standard	Vrstva1
B76	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N113	N139	nosník (80)	standard	Vrstva1
B77	CS6 - HEB240	4.900	Čára	N122	N148	nosník (80)	standard	Vrstva1
B78	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N128	N129	nosník (80)	standard	Vrstva1

Jméno	Průřez	Délka [m]	Tvar	Poč. uzel	Konc. uzel	Typ	FEM typ	Vrstva
B79	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N133	N132	sloup (100)	standard	Vrstva1
B80	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N135	N134	sloup (100)	standard	Vrstva1
B81	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N137	N136	sloup (100)	standard	Vrstva1
B82	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N139	N138	sloup (100)	standard	Vrstva1
B83	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N112	N138	nosník (80)	standard	Vrstva1
B84	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N114	N140	nosník (80)	standard	Vrstva1
B85	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N127	N153	nosník (80)	standard	Vrstva1
B86	CS4 - CHS48.3/5.0	4.900	Čára	N118	N144	nosník (80)	standard	Vrstva1
B87	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N145	N141	sloup (100)	standard	Vrstva1
B88	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N146	N142	sloup (100)	standard	Vrstva1
B89	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N147	N143	sloup (100)	standard	Vrstva1
B90	CS4 - CHS48.3/5.0	1.300	Čára	N148	N153	sloup (100)	standard	Vrstva1
B91	CS7 - HEB100	0.800	Čára	N149	N150	nosník (80)	standard	Vrstva1

6. Podpory v uzlu

Jméno	Uzel	Systém	Typ	X	Y	Z	Rx	Ry	Rz
Sn1	N6	GSS	Standard	Tuhý	Tuhý	Tuhý	Volný	Volný	Volný
Sn2	N5	GSS	Standard	Tuhý	Tuhý	Tuhý	Volný	Volný	Volný
Sn3	N16	GSS	Standard	Volný	Tuhý	Tuhý	Volný	Volný	Volný
Sn4	N15	GSS	Standard	Volný	Tuhý	Tuhý	Volný	Volný	Volný

7. Bodové síly na prutu

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Systém Směr	F [kN] Typ	x	Souř. Poč	Poč.(n)
F3	B59 LC5 - Břemeno 500 kg	GSS Z	-2.50 Síla	0.500	Rela Od počátku	1
F4	B60 LC5 - Břemeno 500 kg	GSS Z	-2.50 Síla	0.500	Rela Od počátku	1

8. Geometrie plošného zatížení

Jméno	Směr	Systém	q [kN/m²]	Zatížené pruty :	Zatěžovací stav
PG5	Z	GSS	-5.00	Vše	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2
PG6	Z	GSS	-0.50	Vše	LC2 - Rošt 50 kg/m2

9. Liniové síly na prutu

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Typ Systém	Směr Rozložení	P1 [kN/m] P2 [kN/m]	x1 [m] x2 [m]	Souř. Poloha	Poč	Exc ey [m] Exc ez [m]
LF142	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Rovnoměrné	-2.00	0.000 0.150	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF143	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Rovnoměrné	-2.00	0.150 0.610	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF144	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Lichoběžník	-2.00 -1.76	0.610 0.648	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF145	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Lichoběžník	-1.76 0.00	0.648 1.000	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF146	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Lichoběžník	0.00 -2.00	1.000 1.400	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF147	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Rovnoměrné	-2.00	1.400 3.500	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF148	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Lichoběžník	-2.00 0.00	3.500 3.900	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF149	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Lichoběžník	0.00 -2.00	3.900 4.300	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000
LF150	B1 LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	Plošné zatížení GSS	Z Rovnoměrné	-2.00	4.300 4.900	Abso Délka	Od počátku	0.000 0.000

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Typ Systém	Směr Rozložení	P1 [kN/m] P2 [kN/m]	x1 [m] x2 [m]	Souř. Poloha	Poč	Exc ey [m] Exc ez [m]
LF151	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF152	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.610	Délka		0.000
LF153	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.610	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-1.76	0.648	Délka		0.000
LF154	B2	Plošné zatížení	Z	-1.76	0.648	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF155	B2	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	1.400	Délka		0.000
LF156	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF157	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF158	B2	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	4.300	Délka		0.000
LF159	B2	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF160	B7	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-4.00	0.400	Délka		0.000
LF161	B7	Plošné zatížení	Z	-4.00	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF162	B57	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.52	0.352	Délka		0.000
LF163	B57	Plošné zatížení	Z	-3.52	0.352	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.95	0.400	Délka		0.000
LF164	B57	Plošné zatížení	Z	-3.95	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.52	0.448	Délka		0.000
LF165	B57	Plošné zatížení	Z	-3.52	0.448	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF166	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF167	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF168	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF169	B59	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	1.400	Délka		0.000
LF170	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF171	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF172	B59	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	4.300	Délka		0.000
LF173	B59	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF174	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF175	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF176	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF177	B60	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	1.400	Délka		0.000
LF178	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF179	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF180	B60	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	4.300	Délka		0.000
LF181	B60	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF182	B61	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-4.00	0.400	Délka		0.000
LF183	B61	Plošné zatížení	Z	-4.00	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Typ Systém	Směr Rozložení	P1 [kN/m] P2 [kN/m]	x1 [m] x2 [m]	Souř. Poloha	Poč	Exc ey [m] Exc ez [m]
LF184	B74	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-4.00	0.400	Délka		0.000
LF185	B74	Plošné zatížení	Z	-4.00	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF186	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF187	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF188	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF189	B76	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	1.400	Délka		0.000
LF190	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF191	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF192	B76	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-1.76	4.252	Délka		0.000
LF193	B76	Plošné zatížení	Z	-1.76	4.252	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	4.290	Délka		0.000
LF194	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.290	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.500	Délka		0.000
LF195	B76	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF196	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF197	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF198	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF199	B77	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	1.400	Délka		0.000
LF200	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF201	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF202	B77	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-1.76	4.252	Délka		0.000
LF203	B77	Plošné zatížení	Z	-1.76	4.252	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-2.00	4.290	Délka		0.000
LF204	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.290	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.500	Délka		0.000
LF205	B77	Plošné zatížení	Z	-2.00	4.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF206	B78	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.52	0.352	Délka		0.000
LF207	B78	Plošné zatížení	Z	-3.52	0.352	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.95	0.400	Délka		0.000
LF208	B78	Plošné zatížení	Z	-3.95	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-3.52	0.448	Délka		0.000
LF209	B78	Plošné zatížení	Z	-3.52	0.448	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF210	B91	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-4.00	0.400	Délka		0.000
LF211	B91	Plošné zatížení	Z	-4.00	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF212	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF213	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.610	Délka		0.000
LF214	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.610	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.18	0.648	Délka		0.000
LF215	B1	Plošné zatížení	Z	-0.18	0.648	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF216	B1	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Typ Systém	Směr Rozložení	P1 [kN/m] P2 [kN/m]	x1 [m] x2 [m]	Souř. Poloha	Poč	Exc ey [m] Exc ez [m]
LF217	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF218	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF219	B1	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.300	Délka		0.000
LF220	B1	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF221	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF222	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.610	Délka		0.000
LF223	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.610	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.18	0.648	Délka		0.000
LF224	B2	Plošné zatížení	Z	-0.18	0.648	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF225	B2	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000
LF226	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF227	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF228	B2	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.300	Délka		0.000
LF229	B2	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF230	B7	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF231	B7	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF232	B57	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.35	0.352	Délka		0.000
LF233	B57	Plošné zatížení	Z	-0.35	0.352	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF234	B57	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.35	0.448	Délka		0.000
LF235	B57	Plošné zatížení	Z	-0.35	0.448	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF236	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF237	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF238	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF239	B59	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000
LF240	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF241	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF242	B59	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.300	Délka		0.000
LF243	B59	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF244	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF245	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF246	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF247	B60	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000
LF248	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF249	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000

Jméno	Prvek Zatěžovací stav	Typ Systém	Směr Rozložení	P1 [kN/m] P2 [kN/m]	x1 [m] x2 [m]	Souř. Poloha	Poč	Exc ey [m] Exc ez [m]
LF250	B60	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.300	Délka		0.000
LF251	B60	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.300	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF252	B61	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF253	B61	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF254	B74	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF255	B74	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF256	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF257	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF258	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF259	B76	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000
LF260	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF261	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF262	B76	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.18	4.252	Délka		0.000
LF263	B76	Plošné zatížení	Z	-0.18	4.252	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.290	Délka		0.000
LF264	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.290	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.500	Délka		0.000
LF265	B76	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF266	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.150	Délka		0.000
LF267	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.150	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		0.600	Délka		0.000
LF268	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	0.600	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	1.000	Délka		0.000
LF269	B77	Plošné zatížení	Z	0.00	1.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	1.400	Délka		0.000
LF270	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	1.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		3.500	Délka		0.000
LF271	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	3.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	3.900	Délka		0.000
LF272	B77	Plošné zatížení	Z	0.00	3.900	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.18	4.252	Délka		0.000
LF273	B77	Plošné zatížení	Z	-0.18	4.252	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.20	4.290	Délka		0.000
LF274	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.290	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.500	Délka		0.000
LF275	B77	Plošné zatížení	Z	-0.20	4.500	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Rovnoměrné		4.900	Délka		0.000
LF276	B78	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.35	0.352	Délka		0.000
LF277	B78	Plošné zatížení	Z	-0.35	0.352	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF278	B78	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.35	0.448	Délka		0.000
LF279	B78	Plošné zatížení	Z	-0.35	0.448	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000
LF280	B91	Plošné zatížení	Z	0.00	0.000	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	-0.40	0.400	Délka		0.000
LF281	B91	Plošné zatížení	Z	-0.40	0.400	Abso	Od počátku	0.000
	LC2 - Rošt 50 kg/m2	GSS	Lichoběžník	0.00	0.800	Délka		0.000

10. Zatěžovací stavy

Jméno	Popis	Typ působení	Skupina zatížení	Typ zatížení	Spec	Směr	Působení	Řídící zat. stav
LC1		Stálé	LG1	Vlastní tíha		-Z		
LC2	Rošt 50 kg/m ²	Stálé	LG1	Standard				
LC4	Rovnoměrné 500 kg/m ²	Proměnné	LG2	Statické	Standard		Krátkodobé	Žádný
LC5	Břemeno 500 kg	Proměnné	LG2	Statické	Standard		Krátkodobé	Žádný

11. Skupiny zatížení

Jméno	Zatížení	Vztah	Typ
LG1	Stálé		
LG2	Proměnné	Výběrová	Kat A : obytné

12. Skupiny výsledků

Jméno	Výpis
MSU	CO3 - Lineární - únosnost
	CO4 - Lineární - únosnost
	CO5 - Lineární - únosnost
MSP	CO6 - Lineární - použitelnost
	CO7 - Lineární - použitelnost
	CO8 - Lineární - použitelnost

13. Kombinace

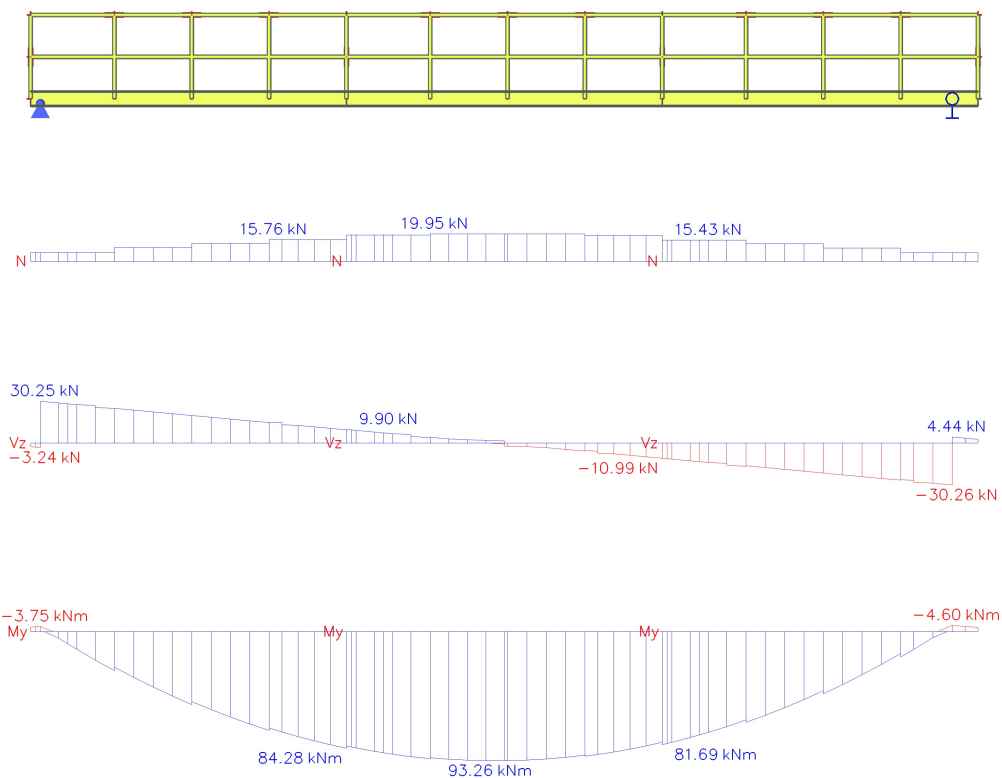
Jméno	Typ	Zatěžovací stavy	Souč. [-]
CO1	Obálka - únosnost	LC1	1.35
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.35
		LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m ²	1.50
		LC5 - Břemeno 500 kg	1.50
CO2	Obálka - použitelnost	LC1	1.00
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.00
		LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m ²	1.00
		LC5 - Břemeno 500 kg	1.00
CO3	Lineární - únosnost	LC1	1.35
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.35
CO4	Lineární - únosnost	LC1	1.35
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.35
		LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m ²	1.50
CO5	Lineární - únosnost	LC1	1.35
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.35
		LC5 - Břemeno 500 kg	1.50
CO6	Lineární - použitelnost	LC1	1.00
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.00
CO7	Lineární - použitelnost	LC1	1.00
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.00
		LC4 - Rovnoměrné 500 kg/m ²	1.00
CO8	Lineární - použitelnost	LC1	1.00
		LC2 - Rošt 50 kg/m ²	1.00
		LC5 - Břemeno 500 kg	1.00

14. Vnitřní síly na prutu

Lineární výpočet, Extrém : Prvek, Systém : Hlavní
Výběr : B1, B2, B59, B60, B76, B77
Třída : MSU

Prvek	Stav	dx [m]	N [kN]	Vz [kN]	My [kNm]
B1	CO3/3	0.000	2.39	-1.11	-1.18
B1	CO4/1	3.700	15.76	15.10	69.62
B1	CO4/1	0.150	6.51	-3.24	-3.75
B1	CO4/1	0.150	6.51	30.25	-3.75
B1	CO4/1	4.900	15.76	9.58	84.28
B2	CO3/3	0.000	2.39	-1.11	-1.18
B2	CO4/1	3.700	15.76	15.10	69.62
B2	CO4/1	0.150	6.51	-3.24	-3.75
B2	CO4/1	0.150	6.51	30.25	-3.75
B2	CO4/1	4.900	15.76	9.58	84.28
B59	CO3/3	3.700	6.74	-1.94	31.63
B59	CO4/1	1.300	19.95	4.26	91.18
B59	CO4/1	4.900	18.92	-10.99	79.98
B59	CO4/1	0.000	19.11	9.90	82.63
B59	CO3/3	4.900	6.74	-3.71	28.19
B59	CO4/1	2.163	19.95	0.53	93.26
B60	CO3/3	3.700	6.74	-1.94	31.63
B60	CO4/1	1.300	19.95	4.26	91.18
B60	CO4/1	4.900	18.92	-10.99	79.98
B60	CO4/1	0.000	19.11	9.90	82.63
B60	CO3/3	4.900	6.74	-3.71	28.19
B60	CO4/1	2.163	19.95	0.53	93.26
B76	CO3/3	3.700	2.30	-9.35	6.29
B76	CO4/1	0.000	15.43	-10.93	81.69
B76	CO4/1	4.500	6.27	-30.26	-4.60
B76	CO4/1	4.500	6.27	4.44	-4.60
B77	CO3/3	3.700	2.30	-9.35	6.29
B77	CO4/1	0.000	15.43	-10.93	81.69
B77	CO4/1	4.500	6.27	-30.26	-4.60
B77	CO4/1	4.500	6.27	4.44	-4.60

15. Vnitřní síly na prutu; N, Vz, My



16. Reakce

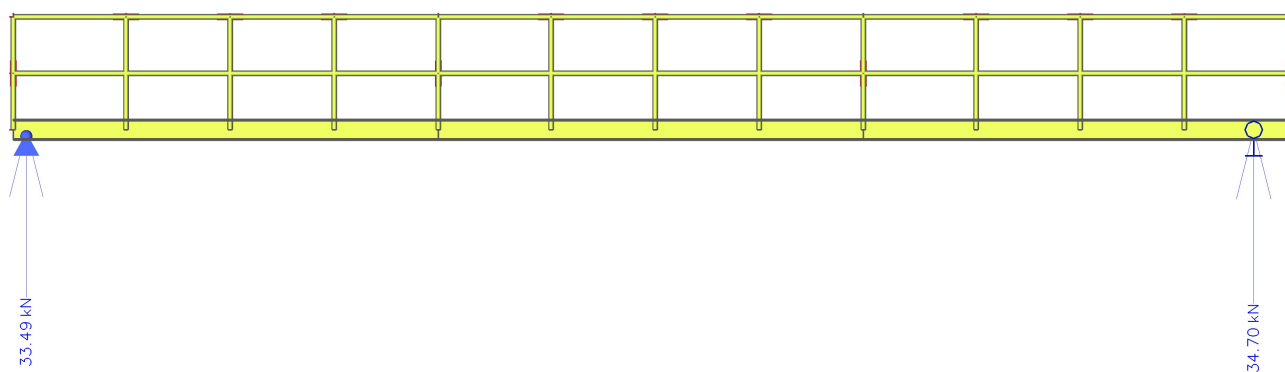
Lineární výpočet, Extrém : Uzel

Výběr : Vše

Třída : MSU

Podpora	Stav	Rx [kN]	Ry [kN]	Rz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
Sn1/N6	CO5/2	0.00	-0.23	13.67	0.00	0.00	0.00
Sn1/N6	CO4/1	0.00	-0.45	33.49	0.00	0.00	0.00
Sn1/N6	CO3/3	0.00	-0.19	11.83	0.00	0.00	0.00
Sn2/N5	CO4/1	0.00	0.45	33.49	0.00	0.00	0.00
Sn2/N5	CO5/2	0.00	0.23	13.67	0.00	0.00	0.00
Sn2/N5	CO3/3	0.00	0.19	11.83	0.00	0.00	0.00
Sn3/N16	CO3/3	0.00	-0.26	12.26	0.00	0.00	0.00
Sn3/N16	CO4/1	0.00	-0.59	34.70	0.00	0.00	0.00
Sn4/N15	CO3/3	0.00	0.26	12.26	0.00	0.00	0.00
Sn4/N15	CO4/1	0.00	0.59	34.70	0.00	0.00	0.00

17. Reakce; Rz

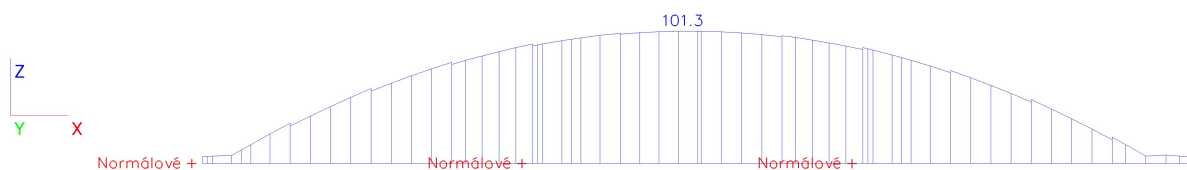
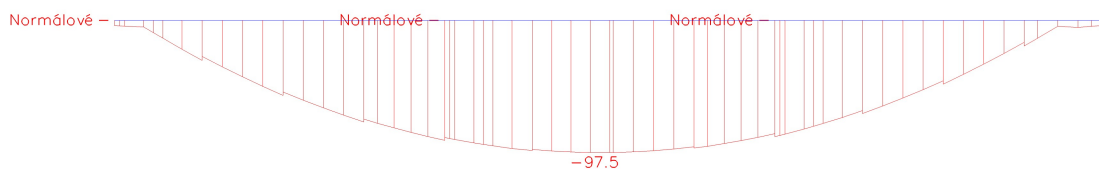
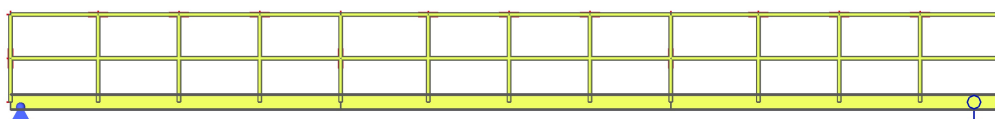


18. Napětí

Lineární výpočet, Extrém : Průřez
Výběr : B1, B2, B59, B60, B76, B77
Třída : MSU
Průřez : CS6 - HEB240
Hodnoty : Normálové -, Normálové +

Prvek	Stav	dx [m]	Normálové - [MPa]	Normálové + [MPa]
B59	CO4/1	2.163	-97.5	
B59	CO4/1	2.163		101.3

19. Napětí; Normálové -, Normálové +

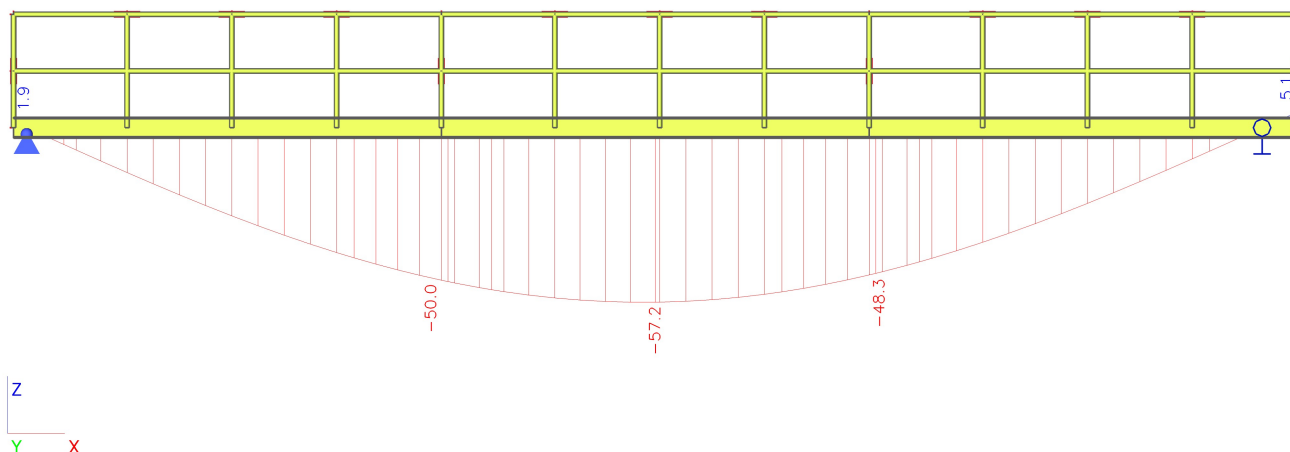


20. Deformace na prutu

Lineární výpočet, Extrém : Prvek, Systém : Hlavní
Výběr : B1, B2, B59, B60, B76, B77
Třída : MSP
Průřez : CS6 - HEB240

Stav	Prvek	dx [m]	ux [mm]	uy [mm]	uz [mm]	fix [mrad]	fiy [mrad]	fiz [mrad]
CO7/4	B1	0.000	0.0	0.0	1.9	0.8	12.8	0.0
CO7/4	B1	4.900	0.0	0.0	-50.0	-0.1	6.1	0.0
CO6/5	B1	4.900	0.0	0.0	-18.8	0.0	2.3	0.0
CO7/4	B1	0.150	0.0	0.0	0.0	0.7	12.8	0.0
CO8/6	B1	0.717	0.0	0.0	-3.3	0.1	5.8	0.0
CO7/4	B2	0.000	0.0	0.0	1.9	-0.8	12.8	0.0
CO7/4	B2	4.900	0.0	0.0	-50.0	0.1	6.1	0.0
CO6/5	B2	4.900	0.0	0.0	-18.8	0.0	2.3	0.0
CO7/4	B2	0.150	0.0	0.0	0.0	-0.7	12.8	0.0
CO8/6	B2	0.717	0.0	0.0	-3.3	-0.1	5.8	0.0
CO6/5	B59	0.000	0.0	0.0	-18.8	0.0	2.3	0.0
CO7/4	B59	4.900	0.0	0.0	-48.3	-0.1	-6.7	0.0
CO7/4	B59	2.450	0.0	0.0	-57.2	-0.2	-0.4	0.0
CO6/5	B59	4.900	0.0	0.0	-18.1	0.1	-2.5	0.0
CO7/4	B59	2.500	0.0	0.0	-57.2	-0.2	-0.5	0.0
CO7/4	B59	0.000	0.0	0.0	-50.0	-0.1	6.1	0.0
CO6/5	B60	0.000	0.0	0.0	-18.8	0.0	2.3	0.0
CO7/4	B60	4.900	0.0	0.0	-48.3	0.1	-6.7	0.0
CO6/5	B60	4.900	0.0	0.0	-18.1	-0.1	-2.5	0.0
CO7/4	B60	2.450	0.0	0.0	-57.2	0.2	-0.4	0.0
CO7/4	B60	2.500	0.0	0.0	-57.2	0.2	-0.5	0.0
CO7/4	B60	0.000	0.0	0.0	-50.0	0.1	6.1	0.0
CO6/5	B76	0.000	0.0	0.0	-18.1	0.1	-2.5	0.0
CO7/4	B76	4.900	0.1	0.0	5.1	0.8	-12.7	0.0
CO7/4	B76	2.200	0.1	0.0	-28.2	0.0	-11.0	0.0
CO7/4	B76	0.000	0.0	0.0	-48.3	-0.1	-6.7	0.0
CO7/4	B76	1.300	0.1	0.0	-37.5	-0.1	-9.5	0.0
CO7/4	B76	4.200	0.1	0.0	-3.8	0.2	-12.7	0.0
CO7/4	B76	1.900	0.1	0.0	-31.5	-0.1	-10.6	0.0
CO6/5	B77	0.000	0.0	0.0	-18.1	-0.1	-2.5	0.0
CO7/4	B77	4.900	0.1	0.0	5.1	-0.8	-12.7	0.0
CO7/4	B77	2.200	0.1	0.0	-28.2	0.0	-11.0	0.0
CO7/4	B77	0.000	0.0	0.0	-48.3	0.1	-6.7	0.0
CO7/4	B77	1.300	0.1	0.0	-37.5	0.1	-9.5	0.0
CO7/4	B77	4.200	0.1	0.0	-3.8	-0.2	-12.7	0.0
CO7/4	B77	1.900	0.1	0.0	-31.5	0.1	-10.6	0.0

21. Deformace na prutu; uz



22. Posudek oceli

Lineární výpočet, Extrém : Prvek
Výběr : Vše
Třída : MSU
Průřez : CS6 - HEB240

Stav	Prvek	css	mat	dx [m]	jed.posudek [-]	pevnost [-]	stab. posudek [-]
CO4/1	B1	CS6 - HEB240	S 235	4.900	0.34	0.34	0.33
CO4/1	B2	CS6 - HEB240	S 235	4.900	0.34	0.34	0.33
CO4/1	B59	CS6 - HEB240	S 235	2.163	0.40	0.38	0.40
CO4/1	B60	CS6 - HEB240	S 235	2.163	0.40	0.38	0.40
CO4/1	B76	CS6 - HEB240	S 235	0.000	0.33	0.33	0.32
CO4/1	B77	CS6 - HEB240	S 235	0.000	0.33	0.33	0.32

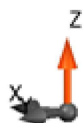
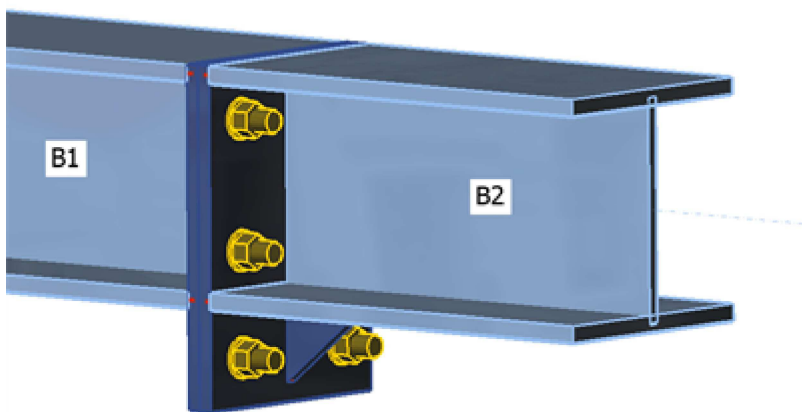
CON1

Připoj

Položka	
Jméno	CON1
Popis	
Výpočet	Napětí, přetvoření/ zjednodušené zatížení

Nosníky a sloupy

Jméno	Průřez	β - Směr [°]	γ - Sklon [°]	α - Pootočení [°]	Offset ey [mm]	Offset ez [mm]
B1	HEB240	0.0	0.0	0.0	0	0
B2	HEB240	180.0	0.0	0.0	0	0



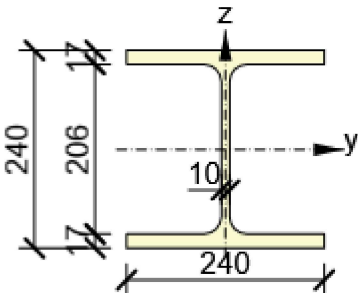
Geometrie

Průřezy

Jméno	Materiál
HEB240	S 235
HEB240	S 235

Průřezy

Jméno	Materiál	Obrázek
HEB240	S 235	

HEB240	S 235	
--------	-------	---

Materiál

Ocel	S 235 (EN)
Šrouby	M22 8.8

Šrouby/Kotvy

Jméno	Sestava šroubů	Průměr [mm]	fu [MPa]	Čistá plocha [mm ²]
M22 8.8	M22 8.8	22	800.0	380

Účinky zatížení

Jméno	Prvek	Poz.	N [kN]	Vy [kN]	Vz [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	Mz [kNm]
LE1	B2	Konec	15.8	0.0	9.9	0.0	-84.3	0.0
LE2	B2	Konec	15.4	0.0	11.0	0.0	-81.7	0.0

Výsledky

Souhrn

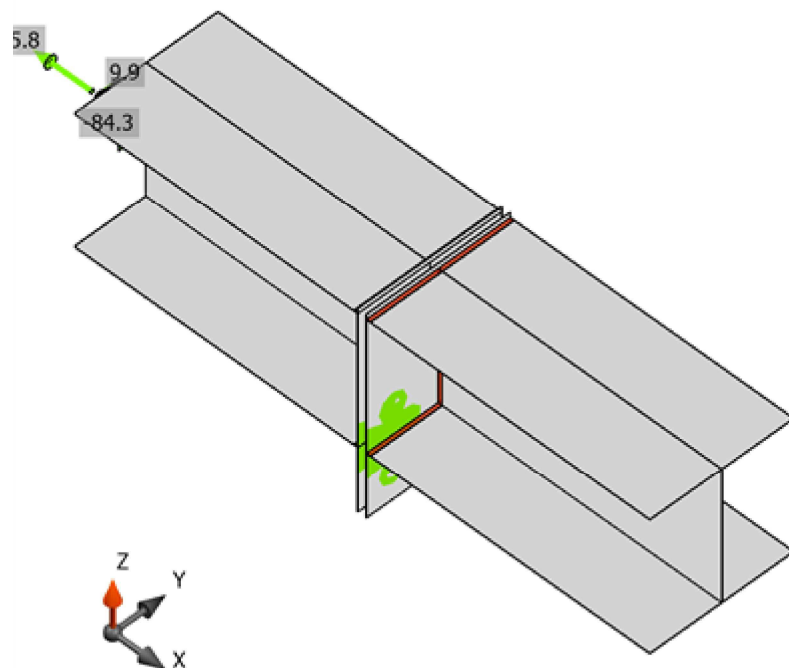
Jméno	Hodnota	Status posudku
Výpočet	Aplikovaná zatížení : 100.0%	OK
Plech	2.1 < 5%	OK
Šrouby	58.8 < 100%	OK
Svary	59.5 < 100%	OK

Plech

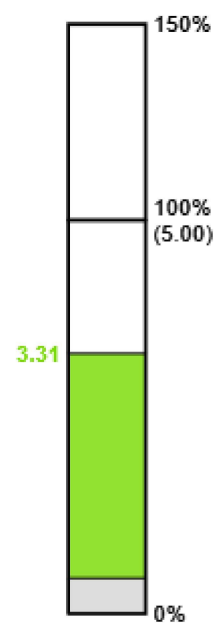
Jméno	Tloušťka [mm]	Zatěžovací stav	σ_{Ed} [MPa]	ϵ_{Pl} [1e-4]	Status posudku
B1-bfl 1	17	LE1	141.1	0.0	OK
B1-tfl 1	17	LE1	104.6	0.0	OK
B1-w 1	10	LE1	107.1	0.0	OK
B2-bfl 1	17	LE1	140.2	0.0	OK
B2-tfl 1	17	LE1	103.1	0.0	OK
B2-w 1	10	LE1	91.4	0.0	OK
DD1a	14	LE1	202.0	3.3	OK
DD1b	14	LE1	235.1	4.5	OK
ROZŠ1	12	LE1	235.2	11.5	OK
ROZŠ2	12	LE1	239.4	210.3	OK

Návrhová data

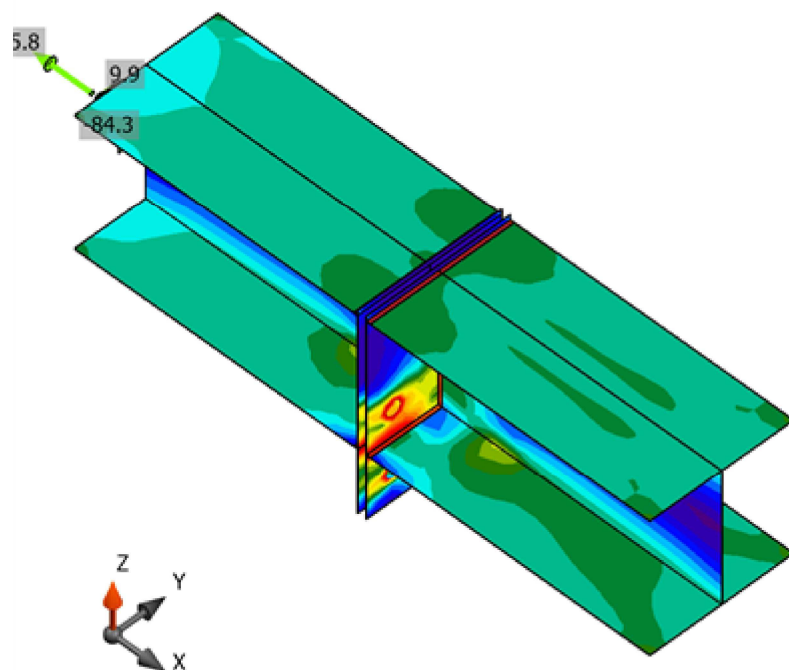
Materiál	fy [MPa]	ϵ_{lim} [1e-4]
S 235	235.0	500.0



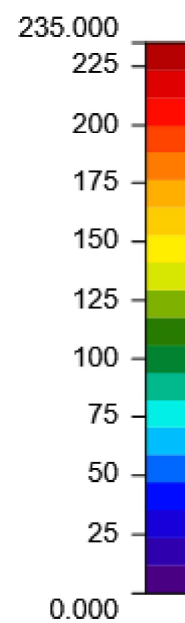
Posudek přetvoření [%]



Posudek přetvoření, LE1



Srovnávací napětí [MPa]



Srovnávací napětí, LE1

Šrouby

	Jméno	Zatěžovací stav	$F_{t,Ed}$ [kN]	V [kN]	$U_{t,t}$ [%]	$U_{t,s}$ [%]	$U_{t,ts}$ [%]	Status posudku
	B5	LE1	102.7	4.4	58.8	3.8	45.8	OK
	B6	LE1	102.4	4.4	58.7	3.8	45.7	OK
	B7	LE1	5.9	4.1	3.4	3.5	5.9	OK
	B8	LE1	5.8	4.1	3.3	3.5	5.9	OK
	B9	LE1	80.6	3.6	46.2	3.1	36.1	OK
	B10	LE1	80.4	3.6	46.1	3.1	36.0	OK

Návrhová data

Jméno	$F_{t,Rd}$ [kN]	$B_{p,Rd}$ [kN]	$F_{v,Rd}$ [kN]	$F_{b,Rd}$ [kN]
M22 8.8 - 1	174.5	258.4	116.4	221.8

Svary

Jméno	Hrana	Účinná tl. [mm]	Zatěžovací stav	$\sigma_{w,Ed}$ [MPa]	σ_{\perp} [MPa]	Ut [%]	Status posudku
DD1a	B1-bfl 1	14.0	LE1	94.8	50.1	26.3	OK
DD1a	B1-tfl 1	14.0	LE1	142.3	-68.9	39.5	OK
DD1a	B1-w 1	10.0	LE1	71.2	16.8	19.8	OK
DD1b	B2-bfl 1	14.0	LE1	84.6	-47.9	23.5	OK
DD1b	B2-tfl 1	14.0	LE1	144.6	70.4	40.2	OK
DD1b	B2-w 1	10.0	LE1	81.7	40.9	22.7	OK
DD1a	ROZŠ1	12.0	LE1	167.8	75.6	46.6	OK
B1-bfl 1	ROZŠ1	12.0	LE1	192.8	-54.9	53.5	OK
DD1a	ROZŠ2	12.0	LE1	192.2	-90.5	53.4	OK
B2-bfl 1	ROZŠ2	12.0	LE1	214.3	17.9	59.5	OK

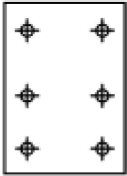
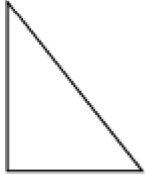

Návrhová data

	β_w [-]	$\sigma_{w,Rd}$ [MPa]	$0.9 \sigma_{w,Rd}$ [MPa]
S 235	0.80	360.0	259.2

CON1

Výkaz materiálu

Výrobní operace

Jméno	Plechý [mm]	Tvar	Počet	Svary [mm]	Délka [mm]	Šrouby	Počet
DD1	P14.0 240.0x340.0 (S 235)		2	Koutový: a = 14.0 Koutový: a = 10.0	960.0 446.0	M22 8.8	6
ROZŠ1	P12.0 80.0x100.0 (S 235)		1	Koutový: a = 12.0	180.0		
ROZŠ2	P12.0 80.0x100.0 (S 235)		1	Koutový: a = 12.0	180.0		

Svary

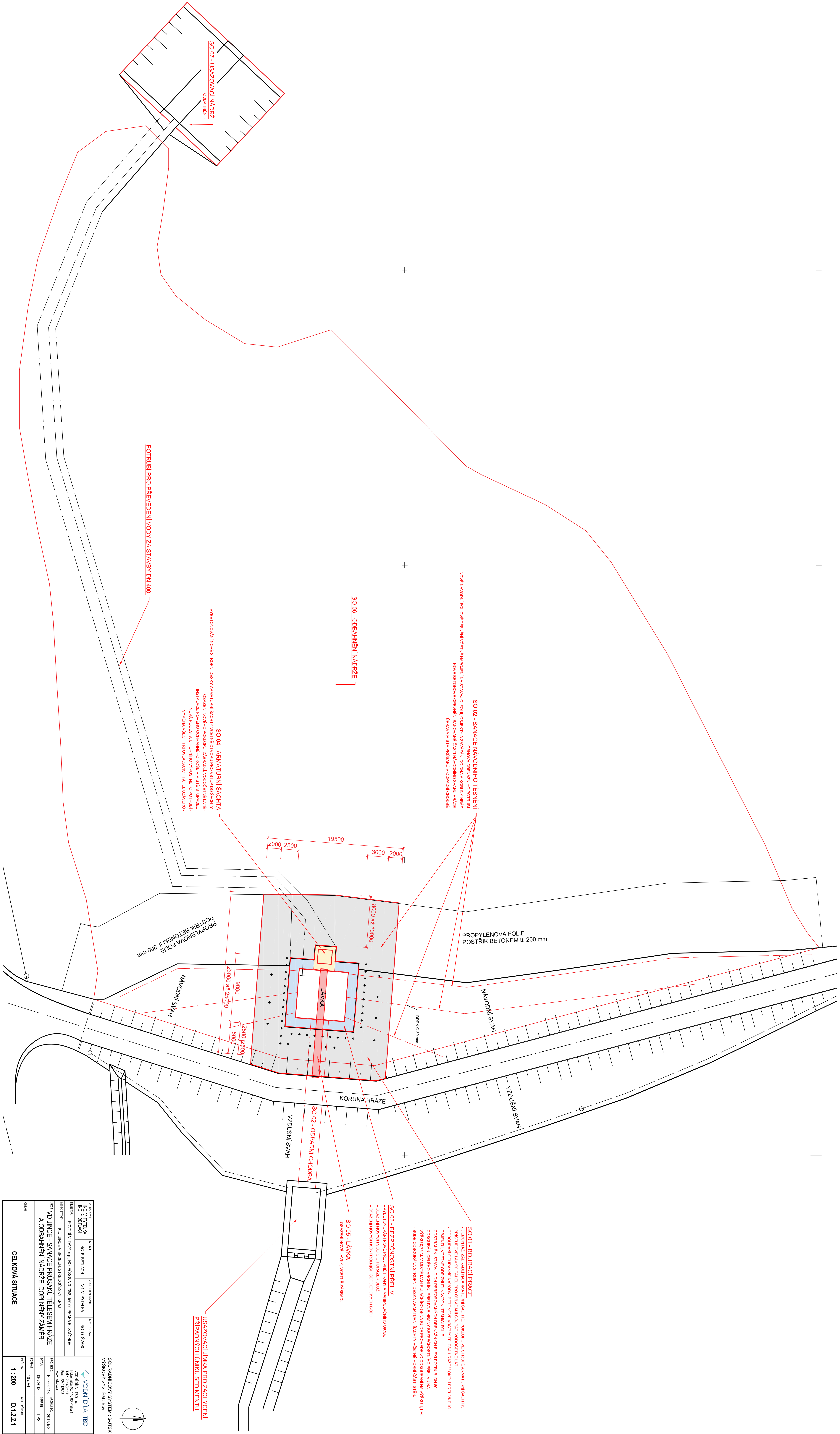
Typ	Materiál	Tloušťka [mm]	Délka [mm]
Koutový	S 235	14.0	960.0
Koutový	S 235	10.0	446.0
Koutový	S 235	12.0	360.0

VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyborská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
				FORMÁT	
				MĚŘÍTKO	ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.2
OBSAH VÝKRESOVÁ ČÁST					

VYPRACOVAL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	KRESLIL ING. F. BETLACH ING. V. PYTELKA	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyborská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
				FORMÁT	
				MĚŘÍTKO	ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.2
OBSAH VÝKRESOVÁ ČÁST					

OBSAH

D.1.2.2.1	CELKOVÁ SITUACE
D.1.2.2.2	SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – PŮDORYS
D.1.2.2.3	SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – ŘEZ 2-2'
D.1.2.2.4	SO 01 – BOURACÍ PRÁCE – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.5	SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – PŮDORYS
D.1.2.2.6	SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – ŘEZ 2-2' A ŘEZ 4-4'
D.1.2.2.7	SO 02 – SANACE NÁVODNÍHO TĚSNĚNÍ – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.8	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ TĚSNICÍ FÓLIE NA SDRUŽENÝ OBJEKT
D.1.2.2.9	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ TĚSNICÍ FÓLIE NA STĚNU SDRUŽENÉHO OBJEKTU
D.1.2.2.10	SO 02 – DETAIL NAPOJENÍ FÓLIOVÉHO TĚSNĚNÍ
D.1.2.2.11	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – PŮDORYS
D.1.2.2.12	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.13	SO 03 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV – ŘEZ 2-2'
D.1.2.2.14	SO 03 – VÝKRES VÝZTUŽE
D.1.2.2.15	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – PŮDORYS
D.1.2.2.16	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – ŘEZ 1-1'
D.1.2.2.17	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – ŘEZ 2-2' A ŘEZ 3-3'
D.1.2.2.18	SO 04 – ARMATURNÍ ŠACHTA – DETAIL ARMATURNÍ ŠACHTY – PŮDORYS, ŘEZ A1-A1', ŘEZ A2-A2'
D.1.2.2.19	SO 04 – VÝKRES VÝZTUŽE
D.1.2.2.20	SO 04 – DETAIL UKOTVENÍ VODOČETNÉ LATĚ
D.1.2.2.21	SO 05 – DETAIL LÁVKY – PŮDORYS, ŘEZ A-A', ŘEZ B-B'
D.1.2.2.22	SO 06, SO 07 – SITUACE – PEVNÉ DNO
D.1.2.2.23	SO 06, SO 07 – SITUACE – POVRCH SEDIMENTU
D.1.2.2.24	SO 06, SO 07 – PODÉLNÝ ŘEZ
D.1.2.2.25	SO 06, SO 07 – PŘÍČNÝ ŘEZ PF1 – PF6, PFA

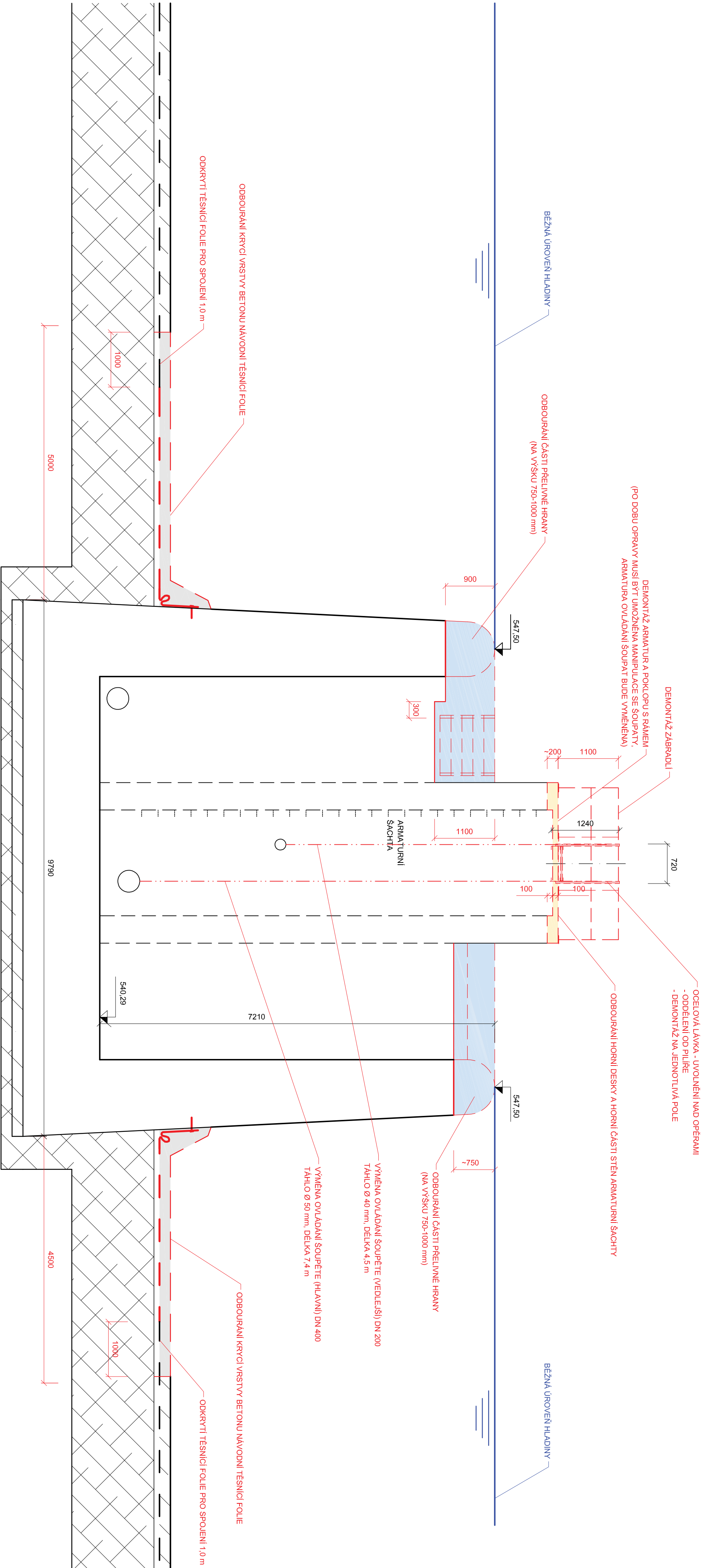


PROJEKTANT	ING. F. BETLICH	2020 PROJEKTANT	ING. V. PYTELKA	KONTROLA	ING. O. ŠVARC
OBJEDAVATEL	ING. V. PYTELKA	ING. F. BETLICH	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVARC	ING. O. ŠVARC
ADRESA	POVOJNÍ ULICE 1, 100 00 PRAHA 1	POVOJNÍ ULICE 1, 100 00 PRAHA 1	POVOJNÍ ULICE 1, 100 00 PRAHA 1	POVOJNÍ ULICE 1, 100 00 PRAHA 1	POVOJNÍ ULICE 1, 100 00 PRAHA 1
OBJEDNÁVKA	VD JINCE - SANACE PRÚSAKU TEPELNÉ HŘÁZE	VD JINCE - SANACE PRÚSAKU TEPELNÉ HŘÁZE	VD JINCE - SANACE PRÚSAKU TEPELNÉ HŘÁZE	VD JINCE - SANACE PRÚSAKU TEPELNÉ HŘÁZE	VD JINCE - SANACE PRÚSAKU TEPELNÉ HŘÁZE
PROJEKT	P 238/18	P 238/18	P 238/18	P 238/18	P 238/18
STAVBA	06/2018	06/2018	06/2018	06/2018	06/2018
STRANA	001	001	001	001	001
CELKOVÁ SITUACE	1:200	1:200	1:200	1:200	1:200

SO 01 - BOURACÍ PRÁCE - POSTUP

1. ETAPA
 - OCELOVÁ LÁVKA
 - UVOLNĚNÍ NAD OPĚRAMI
 - ODDĚLENÍ OD PILÍŘE
 - DEMONTÁŽ PO JEDNOTLIVÝCH POLÍCH
2. ETAPA
 - ARMATURNÍ ŠACHTA
 - DEMONTÁŽ ZÁBRADÍ
 - DEMONTÁŽ ARMATURA A POKLOPU S RÁMEM (PO DOBU OPRAVY MUSÍ BÝT UMOŽNĚNA MANIPULACE SE ŠOUPATY
 - DEMONTÁŽ VODOČETNÉ LATI
 - ODBOURÁNÍ HORNÍ DESKY ARMATURNÍ ŠACHTY
 - ODBOURÁNÍ HORNÍ ČÁSTI STĚN ARMATURNÍ ŠACHTY
3. ETAPA
 - ODBOURÁNÍ ČÁSTI PŘELIVNÉ HRANY (NA VÝŠKU 750.-1000 mm)
4. ETAPA
 - ODBOURÁNÍ KRYCÍ VRSTVY BETONU NÁVODNÍ TĚSNICÍ FÓLIE
 - OBNOVA DRENÁŽNÍHO PRVKU
 - ODBOURÁNÍ DRENÁŽNÍCH TRUBEK DN 60
 - ZAŘÍZNUTÍ OCELOVÝCH PRŮCHODEK DN 100
 - SE STĚNOU OBJEKTU VE SPADŠTI

POZN.: VEŠKERÉ BOURACÍ PRÁCE BUDOU PROVEDENY DO PŘEDEM PROŘÍZNUTÝCH LINII HL. ~30 mm.
VÝZTUŽ BOURANÝCH KONSTRUKCÍ BUDE POKUD MOŽNO ZACHOVÁNA PRO KOTVENÍ NOVÝCH KONSTRUKCÍ




HYPOKOTVA	KESEL	ZOP PROJEKTANT	KOMPOZIT
ING. V. PYTELKA ING. F. BETLIACH	ING. F. BETLIACH	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVARC
INVESTOR POVOJNÍUTVÝ, s.p., HOLEKOVA 8, 150 24 PRAHA 5			
MÍSTO STAVBY KÚ JINCE V BROECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ			
AGE VD JINCE - SÁNACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NADRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR			
PROJEKT	P 2366/18	ARCHIVNÍ Č.	2017/153
DATUM	06. 2016	STAV	DPS
FORMÁT	4 x A4		
ČÍSLO	1 : 50	D.1.2.2.3	

SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV



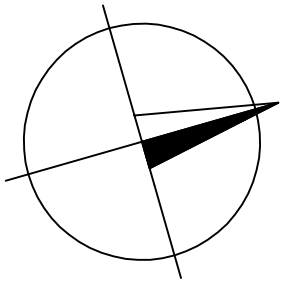
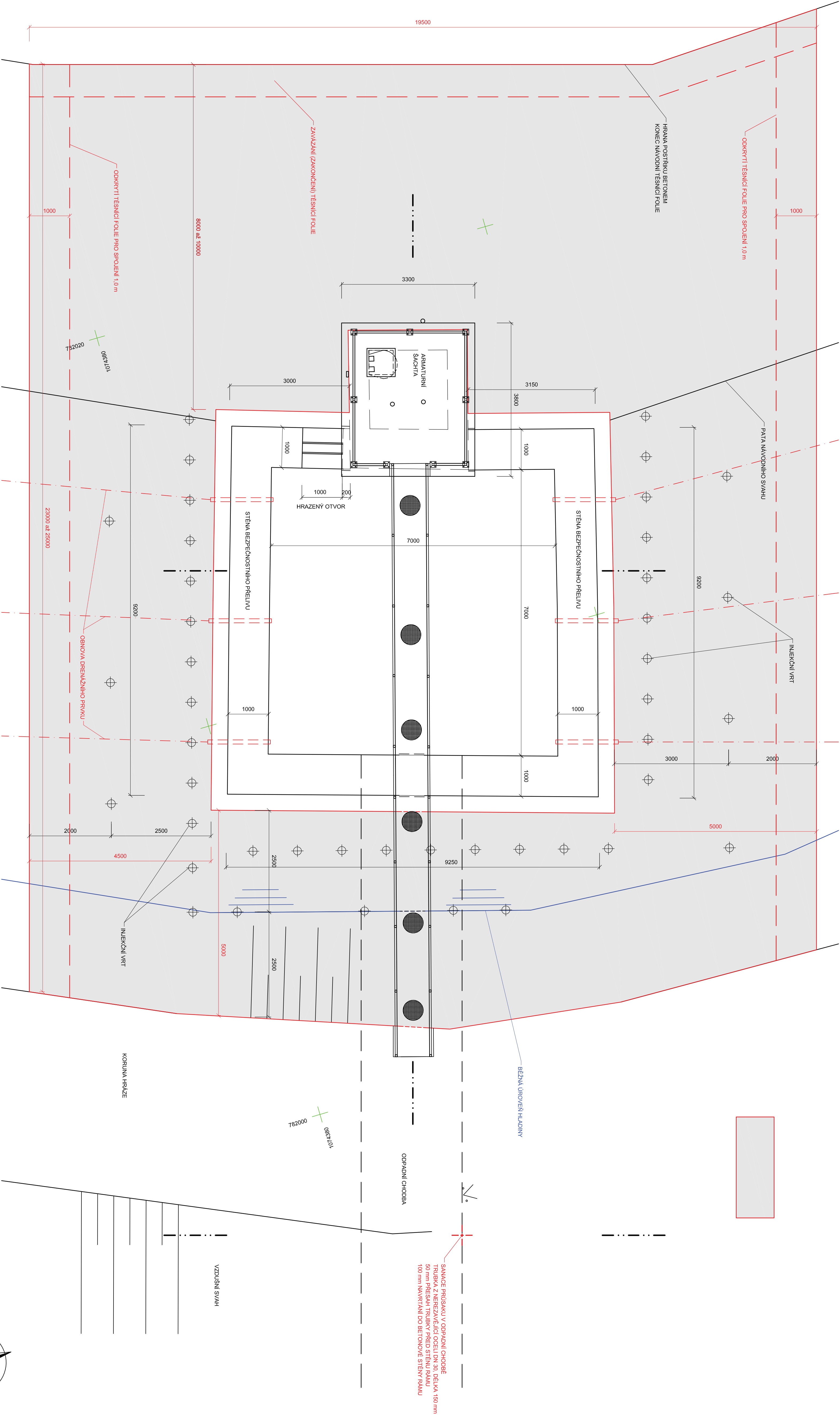
SO 01 - BOURACÍ PRÁCE - POSTUP

- 

POZN.: VEŠKERE BOURACÍ PRÁCE BUDOU PROVEDENY DO PŘEDEM PROHLÍDNUTÝCH LINÍ HL. – 30 mm.
VÝZTUŽ BOURANÝCH KONSTRUKCÍ BUDE POKUD MOŽNO ZACHOVÁNA PRO KOTVENÍ NOVÝCH KONSTRUKCÍ

**SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: Bpiv**

VÝROBKOVÝ LIST		RESEL	ZODP. PROJEKTANT	KONTROLNÍK
ING. V. PYTEKA ING. F. BETLAICH	ING. F. BETLAICH	ING. V. PYTEKA	ING. O. ŠVARC	
MÍSTOSTR. POVOLOVATELŮY S.Ř., HOLEKOVIC 8, 160 26 PRAHA 6				
MÍSTOSTR. K.Ú. JINCE V BRDCECH, STŘEDOCESKÝ KRAJ				
ACE VD JINCE - SANACE PRÚSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NADRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				
PROJEKT. P. 2066 / 18		ARCHIT.Č. 2017/153		
DATA 06 / 2018		STŘEŠ. DPS		
FORMÁT 5 x A4				
MĚŘITKO 1 : 50		OSLOHILY		
D.1.2.2.4				



SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV

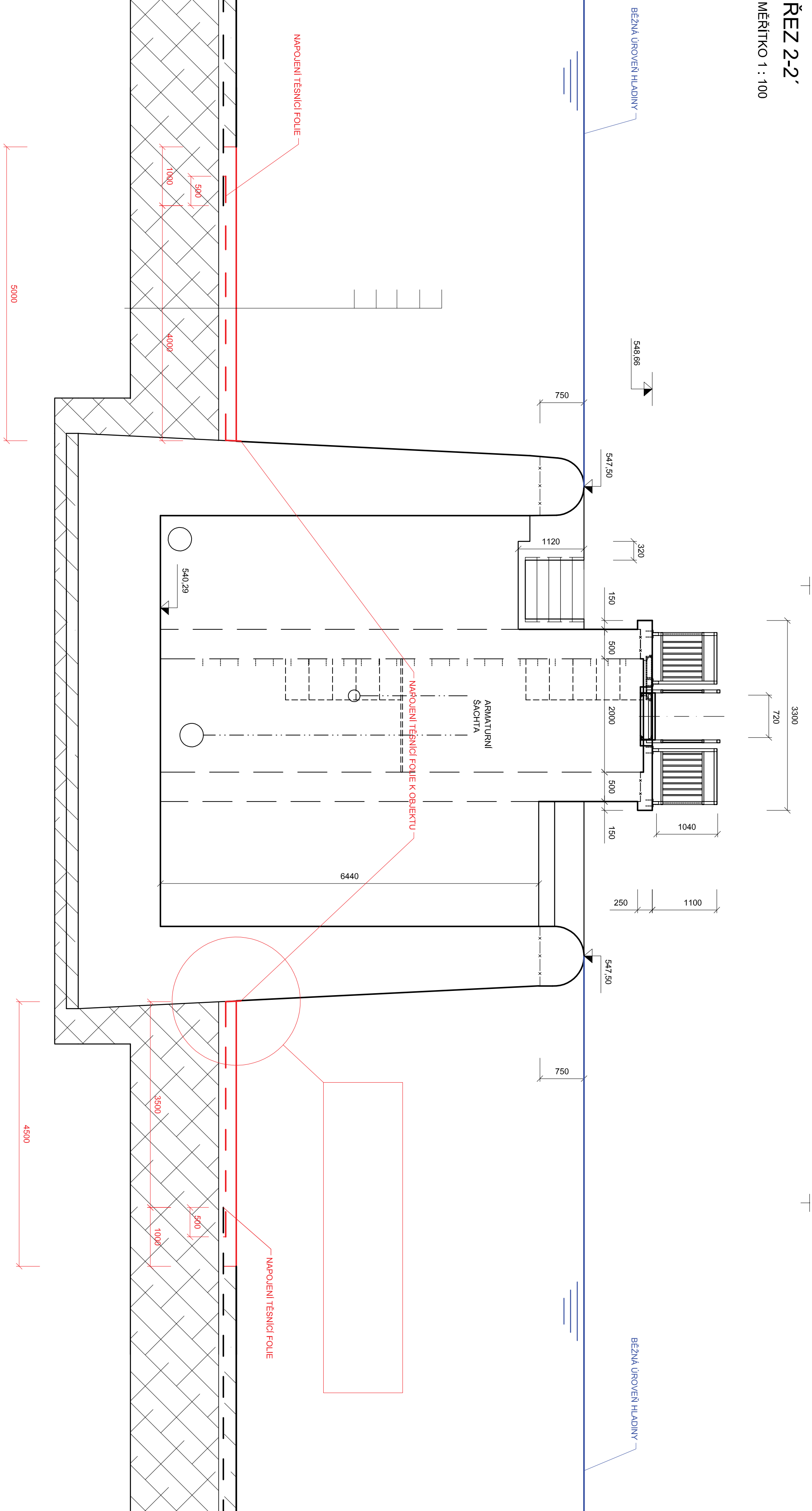
VÝKONOVÝ LIST		KONTAKT		ZOBRAZOVÁNÍ		KONTROLA	
NÁZEV ÚJ. PŘETOKA		ING. F. BETLACH		ING. V. PTEKLA		ING. O. SVARC	
MÍSTO		POVOŘ. ÚTAVY, s.p.		HOLEŠOVKA 8, 159 24 PRÁHA 5			
MÍSTO SVAH		K.Ú. JINCE V BRDČECH, STŘEDOCESNÝ KRAJ					
MÍSTO		VD JINCE - SANACE PRŮSAKU TĚLESEM HRÁZE		A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR			
MÍSTO		PŘÍKLAD		P 208/18		KONTROLA: 20/7/13	
MÍSTO		DOKLAD		08/2018		DPS	
MÍSTO		MÍSTO		8.4.4		2020.06.04	
MÍSTO		MÍSTO		1:50		D1.2.2.5	

VODNÍ DÍLA-TBD
VODNÍ DÍLA-TBD s.r.o.
Tisková 1110 Praha 1
FIC 2042083
www.vodni-dila.cz

PRŮBĚH
P 208/18
DOKLAD
08/2018
DPS

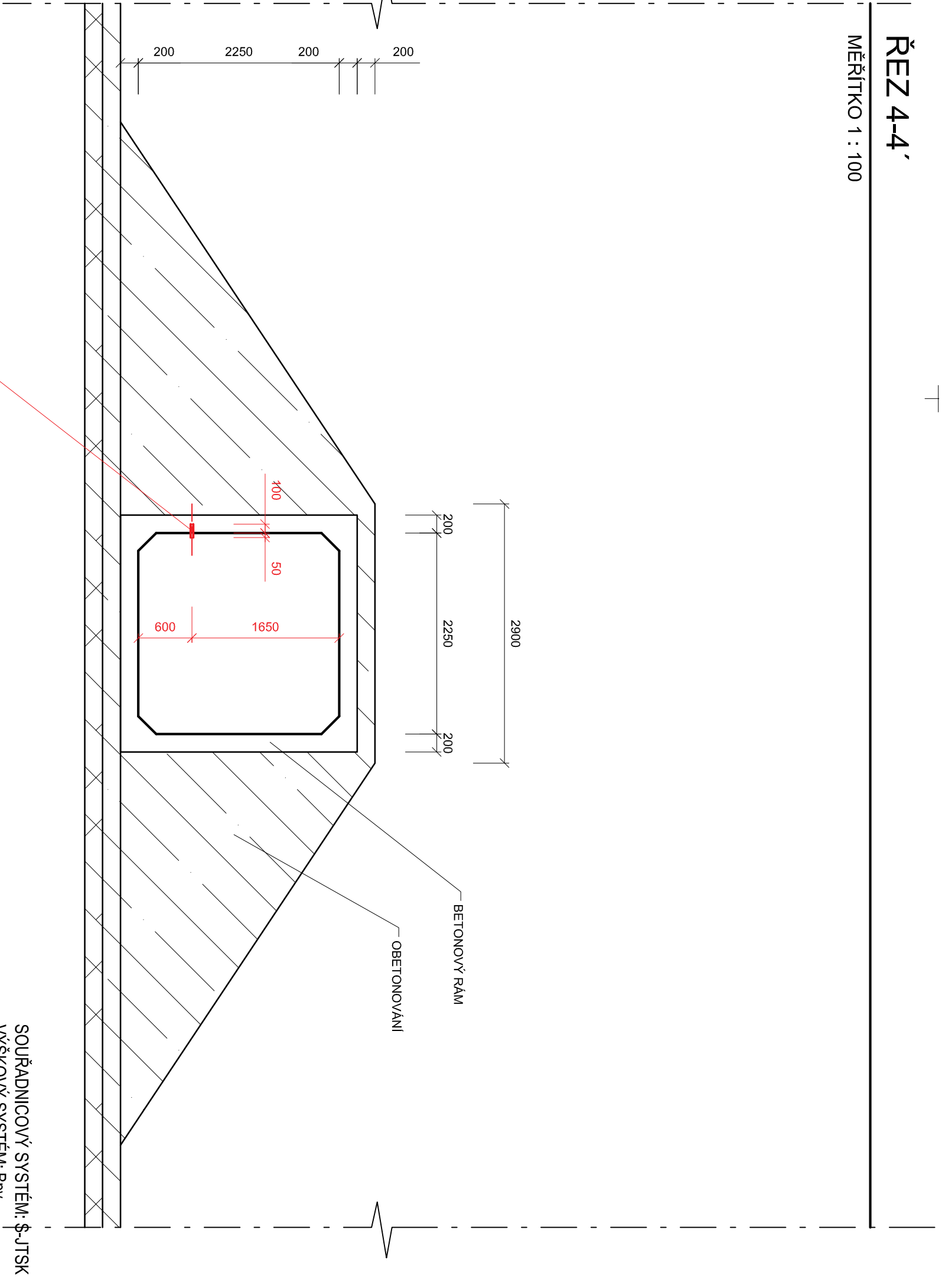
ŘEZ 2-2'


MĚŘÍTKO 1 : 100



ŘEZ 4-4'

MĚŘÍTKO 1 : 100



VYPRACOVANÉ ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESELIL ING. F. BETLACH	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVANÉ ING. O. ŠVARC	<div> VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hvězdská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 224641111* Fax: 2246212883 www.vdbd.cz</div>
INVESTOR POVOJ V LITAVÍ, s.r.o., HOLEKOVA 8, 150 24 PRAHA 5					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINČE V BRDČECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINČE - SANACE PRŮSÁKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR					
FORMÁT 4 x A4		PROJEKT Č. DATAUM 06 / 2018		ARCHIVNÍ ČÍSLO 2017/153	
STUPEŇ DPS		VÝKRES 1 : 50		DISPOZICE D.1.2.2.6	

SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: Bpv

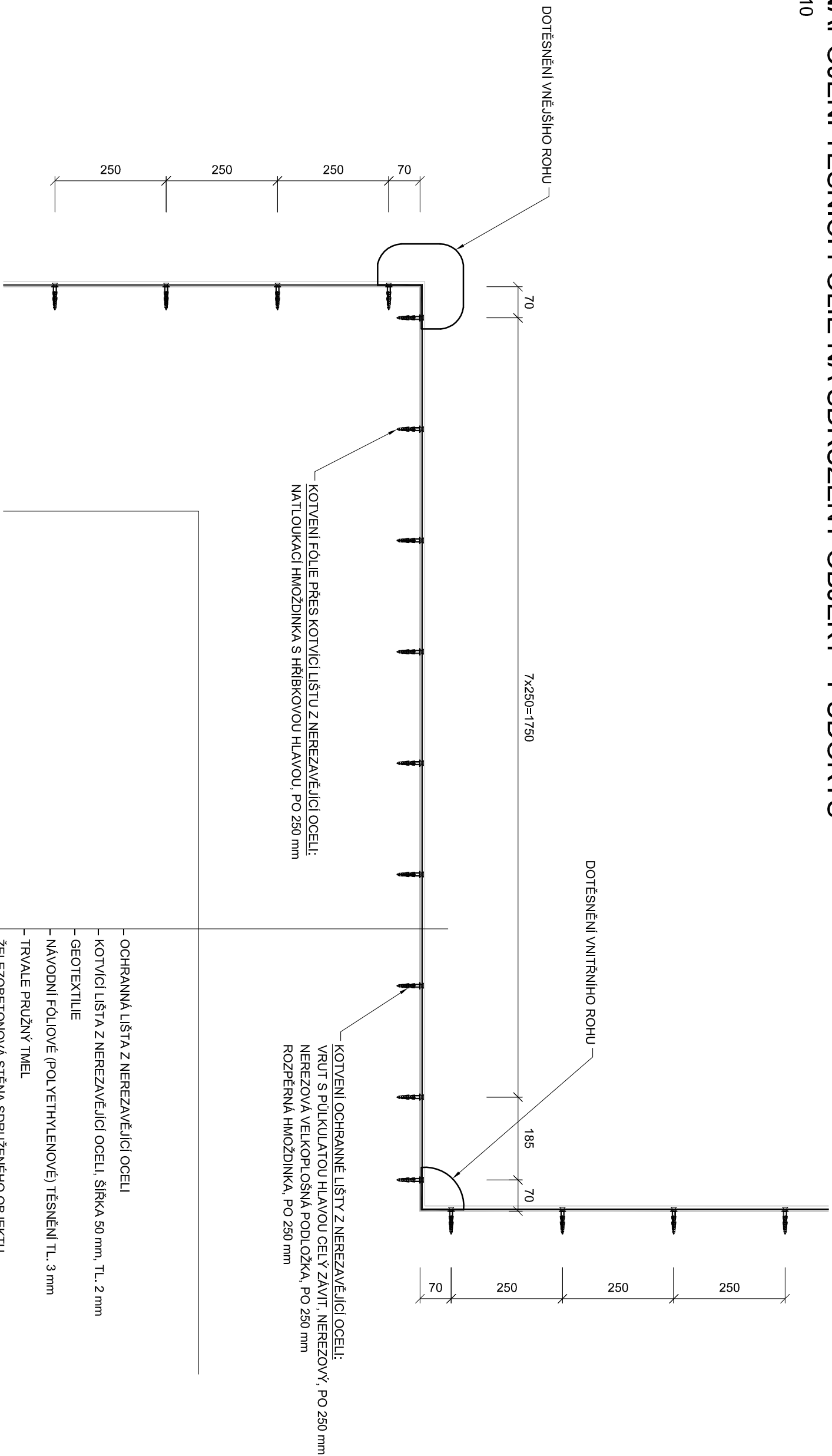
SANACE PRŮSÁKU V ODPADNÍ CHODBĚ
TRUBKA Z NEREZÁVĚJÍCÍ OCELI DN 30, DELKA 150 mm
50 mm PŘESAH PŘED STĚNU RÁMU
100 mm NAVRTÁNÍ DO BETONOVÉ STĚNY RÁMU

VODNÍ DÍLA - TBD

VODNÍ DÍLA - TBD a.s.
Hyberná 40, 110 00 Praha 1
Tel: 221408111
Fax: 224212803
www.vdbd.cz

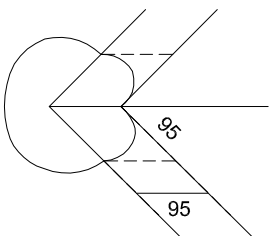
DETAIL NAPOJENÍ TĚSNÍCÍ FÓLIE NA SDRUŽENÝ OBJEKT - PŮDORYS

MĚŘÍTKO 1 : 10



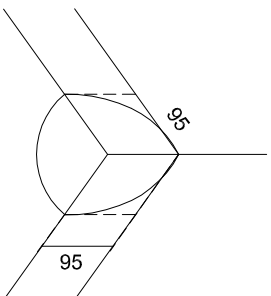
AXONOMETRIE DOTĚSNĚNÍ FÓLIE

DETAILOVÁ TVAROVKA "MAPEPLAN T VNĚJŠÍ ROH"

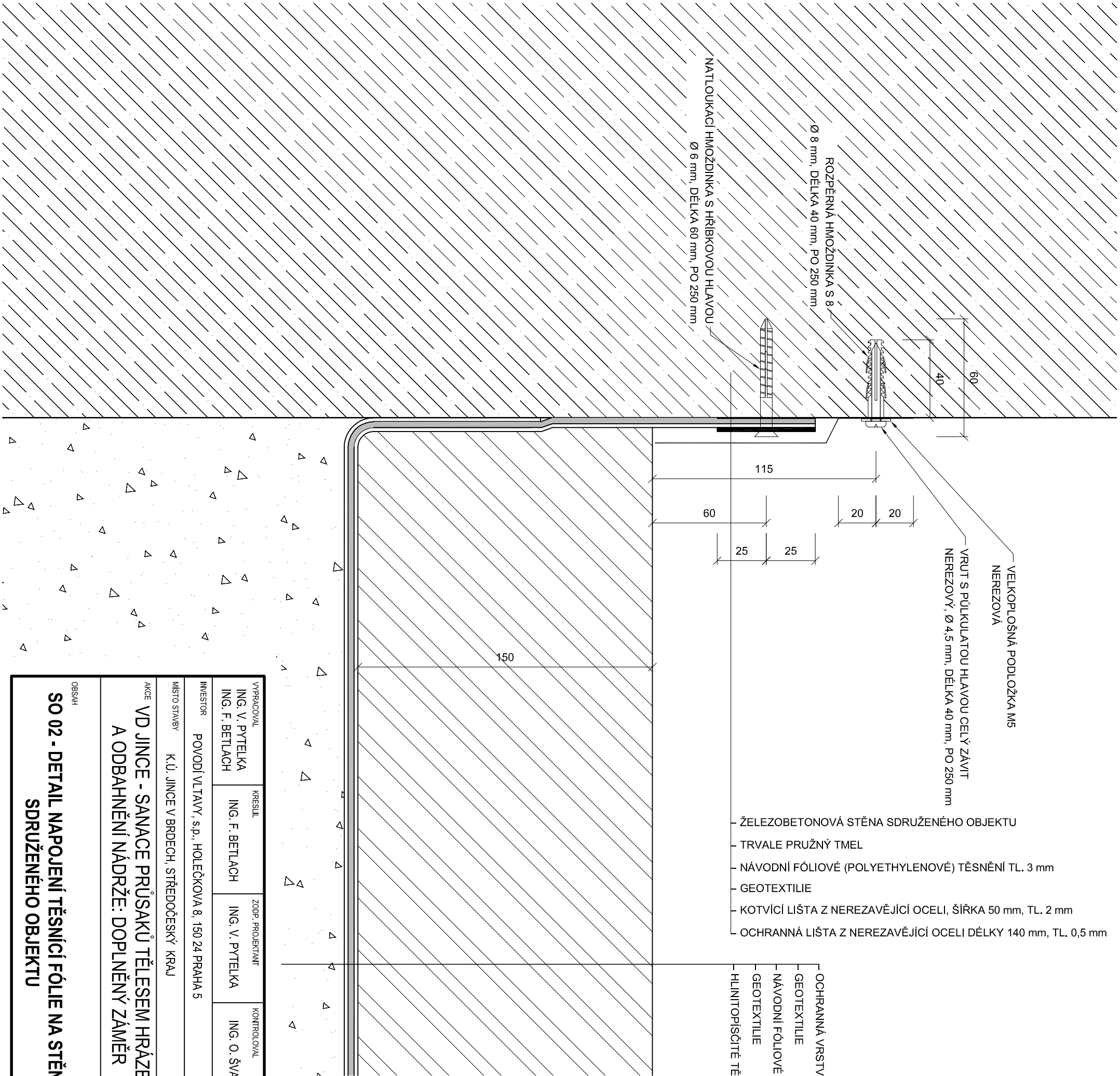


AXONOMETRIE DOTĚSNĚNÍ FÓLIE

DETAILOVÁ TVAROVKA "MAPEPLAN T VNITŘNÍ ROH"



VYPRACOVÁL ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESLIL ING. F. BETLACH	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				
PROJEKT Č. P 2366 / 18		ARCHIVNÍ Č. 2017/153		
DATUM 06 / 2018		STUPEŇ DPS		
FORMÁT 2 x A4				
MĚŘÍTKO 1 : 10		ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.2.8		



VYPRACOVAL		KRESLIL		ZODP. PROJEKTANT		KONTROLOVAL	
ING. V. PYTELKA		ING. F. BETLACH		ING. V. PYTELKA		ING. O. ŠVARC	
ING. F. BETLACH							
INVESTOR		POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5					
MÍSTO STAVBY		K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE		VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE		PROJEKT Č.		P 2366 / 18	
A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				DATUM		06 / 2018	
				FORMÁT		2 x A4	
OBSAH		SO 02 - DETAIL NÁPOJENÍ TĚSNÍCÍ FÓLIE NA STĚNU SDRUŽENÉHO OBJEKTU		MĚŘÍTKO		1 : 2	
						D.1.2.2.9	

VODNÍ DÍLA - TBD	
VODNÍ DÍLA - TBD a.s.	
Hybemská 40, 110 00 Praha 1	
Tel.: 221408111*	
Fax: 224212803	
www.vdtbdcz	
ARCHIVNÍ Č.	
2017/153	
STUPEŇ	
DPS	


- OCHRANNÁ VRSTVA Z BETONU TL. 150 mm
- GEOTEXTILIE
- 1. VRSTVA - STÁVAJÍCÍ PROPYLENOVÁ FÓLIE POP-PE (NÁTĚR)
- GEOTEXTILIE
- GEOTEXTILIE
- 2. VRSTVA - STÁVAJÍCÍ PROPYLENOVÁ FÓLIE POP-PE (NÁTĚR)
- GEOTEXTILIE
- GEOTEXTILIE
- 3. VRSTVA - STÁVAJÍCÍ PROPYLENOVÁ FÓLIE POP-PE (NÁTĚR)
- GEOTEXTILIE
- HLINITOPISČITÉ TĚLESO HRÁZE

- OCHRANNÁ VRSTVA Z BETONU TL. 150 mm
- GEOTEXTILIE
- NAVODNÍ FÓLIOVÉ (POLYETHYLENOVÉ) TĚSNĚNÍ TL. 3 mm
- 1. VRSTVA - STÁVAJÍCÍ PROPYLENOVÁ FÓLIE POP-PE (NÁTĚR)
- GEOTEXTILIE
- HLINITOPISČITÉ TĚLESO HRÁZE

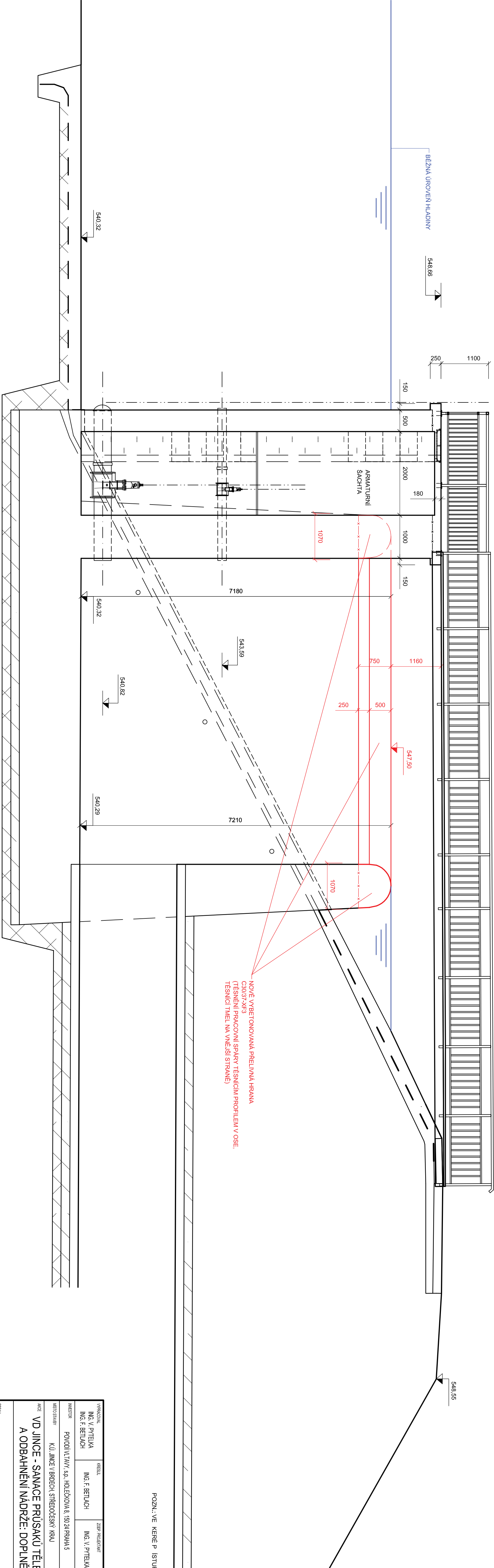
- OCHRANNÁ VRSTVA Z BETONU TL. 150 mm
- GEOTEXTILIE
- NAVODNÍ FÓLIOVÉ (POLYETHYLENOVÉ) TĚSNĚNÍ TL. 3 mm
- GEOTEXTILIE
- HLINITOPISČITÉ TĚLESO HRÁZE

SVARĚNÍ NOVÉ FOLIE SE STÁVAJÍCÍ

500

VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESLIL ING. F. BETLACH	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	<div>VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybánská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdbd.cz</div>		
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5							
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ							
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR							
OBSAH							
SO 02 - DETAIL NAPOJENÍ FÓLIOVÉHO TĚSNĚNÍ							
						PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
						DATUM 06 / 2018	STUPĚŇ DPS
						FORMÁT 2 x A4	
MĚŘÍTKO 1 : 2					ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.2.10		

3800

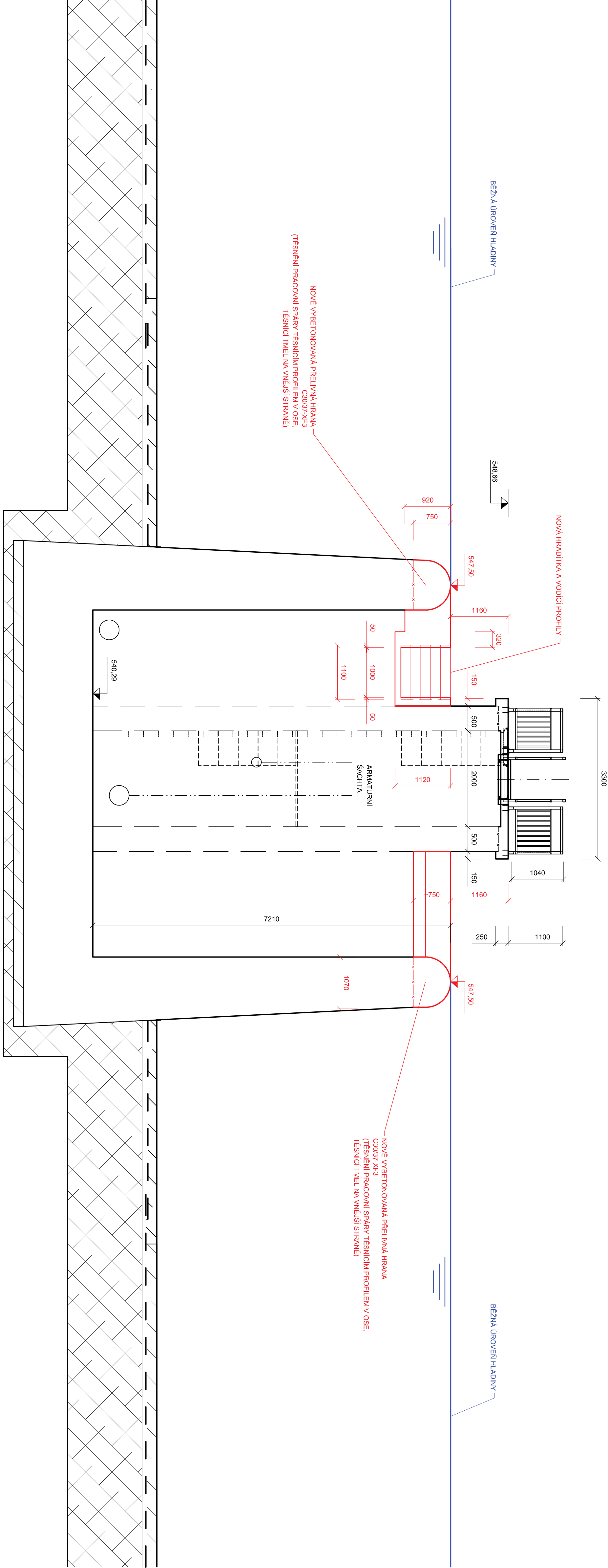


NOVĚ VYBETONOVANÁ PŘELIVNÁ HRANA
C30/37-XP3
(TĚSNĚNÍ PRÁCOVNÍ SPÁRY TĚSNÍCÍM PROFILEM V OSE,
TĚSNÍCÍ TMEL NA VNĚJŠÍ STRANĚ)


POZN.: VE KERÉ P ISTUPNĚ P VODNÍ POUROCHY BUDOU O I T NY TLAKOVOU VODOU
(VN J Í VNIT NÍ CELOPLO N J.)

SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV

VÝROČNÍ ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESLIL ING. F. BETLACH	ZOB. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLNÍ ING. O. ŠVABEC
INVESTOR POVOJ VITAVY, s.p., HOLEKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDĚCH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				
KČCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRAZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				
PROJEKT P 2086 / 18 06 / 2018		PROJEKT 2017/153		
FORMÁT A4		DPS		
MĚRITKO 1 : 50		ČÍSLO PŘÍLOHY D.12.2.12		
OSAH S003 - BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV - ŘEZ 1-1'				

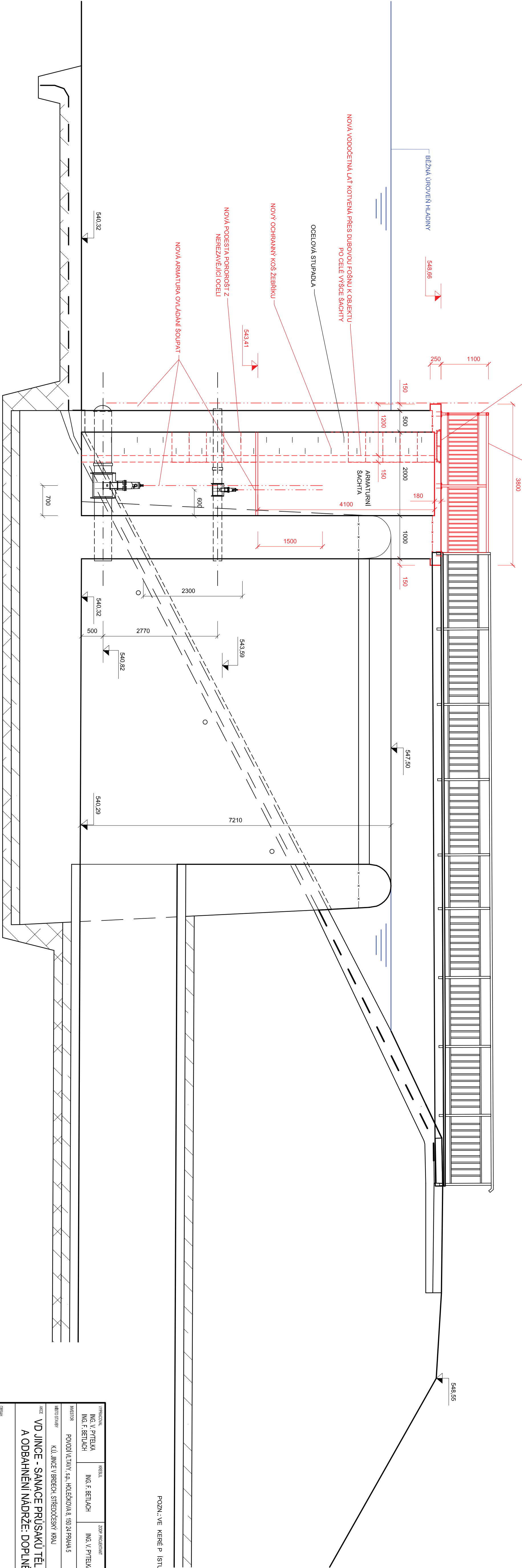


SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV

VYPRACOVÁNÍ ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESLIL ING. F. BETLACH	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVABEC	<div></div> <div>VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hyšperská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 22 440 81 11* Fax: 22 421 28 03 www.vdbd.cz</div>
INVESTOR POVOOD VĚTAVY, s.r.o., HOJECKOVA 8, 150 24 PRÁHA 5		MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDĚCH, STŘEDOČESKÝ KRAJ			
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSÁKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZAMĚR					
PROJEKT Č. P 2366 / 18		DATA 06 / 2018		ARCHIVACE 2017/153	
FORMÁT 4 x A4		STUPEŇ DPS			
VERZE 1 : 50		OBJEDAVATEL D.1.2.2.13			

NOVÁ ŽELEZOBETONOVÁ DESKA TL. 150 mm C30/37-XF3
(NA HORNÍM LICI A BOČÍCH STĚRKOVÁ PŘÍMO POCHOZI ZIZOLACE)
NOVÝ POKLOP VSTUPU DO ŠACHTY S RÁMEM
(NEREZ, 700x700 mm, OTVOR 600x600 mm)

NOVÉ OCELOVÉ ZÁBRADLÍ KOTVENÉ PŘES PLATNÍ



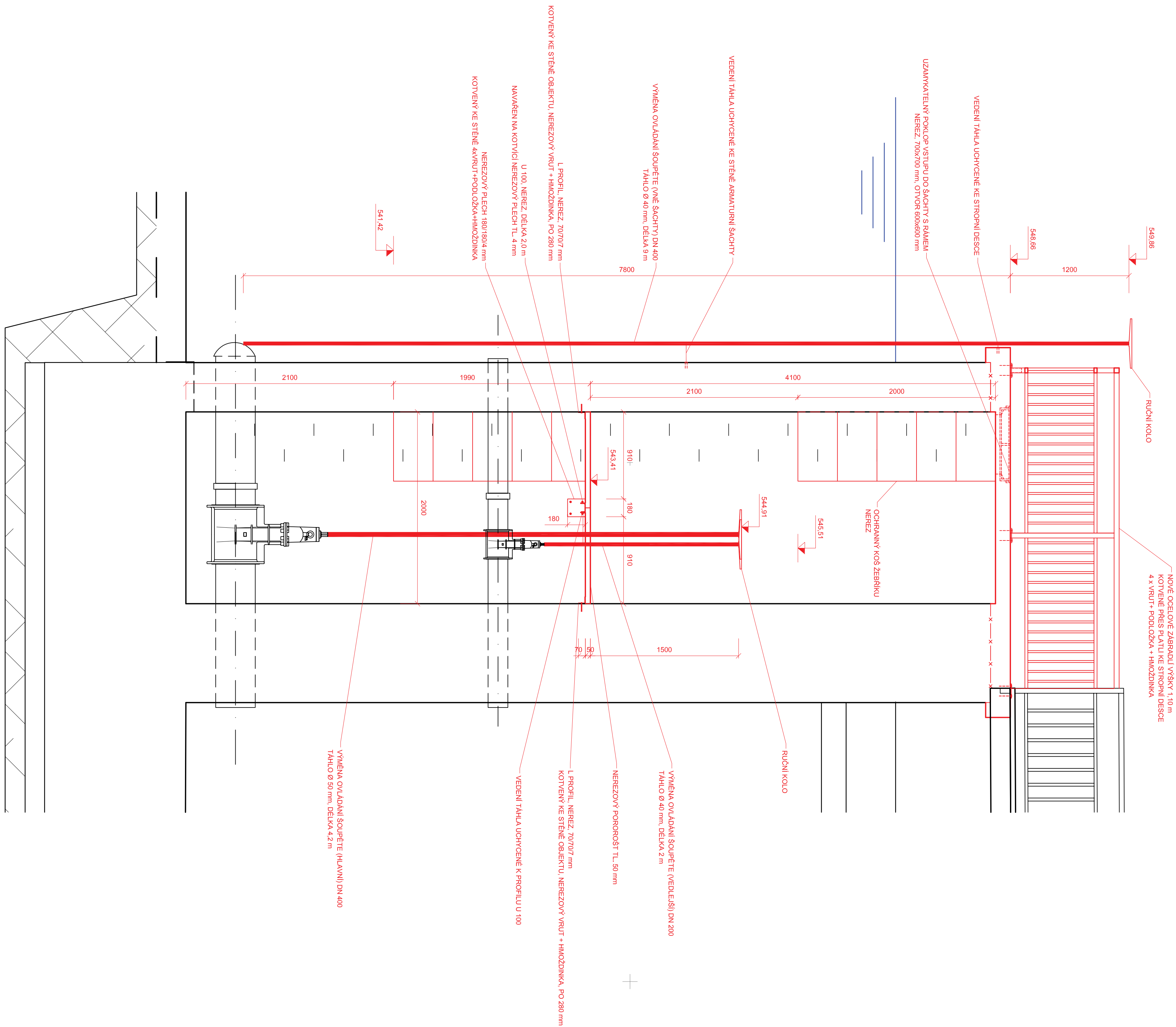
POZN.: VE KERÉ P (STUPNĚ P VODNÍ POVRCHY BUDOU O I T NYTLAKOVOU VODOU (VN J I VNI T NI CELOPLO N).

SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV

VYPRACOVANÉ		KRESEL	ZODP. PROJEKTANT	KONTROLOVAN
ING. V. PYTELKA		ING. F. BĚLÁČEK	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVÁRC
ING. F. BĚLÁČEK				
INVESTOR				
POVOZÍ VLTAVY, s.p., HOLEŠKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY				
K.Ú. JINČE V BRDČECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				
VODNÍ DÍLA - TBD a.s.				
Hlavní sídlo: 110 00 Praha 1				
Tel.: 224 68 11 11				
Fax: 224 68 28 03				
www.vodidla.cz				
PROJEKT Č.	P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č.	2017/153	
DATUM	06 / 2018	STUPĚŇ	DPS	
FORMÁT	4 x A4			
MĚŘÍTKO	1 : 50	ČÍSLO PŘÍLOHY	D.1.2.2.16	

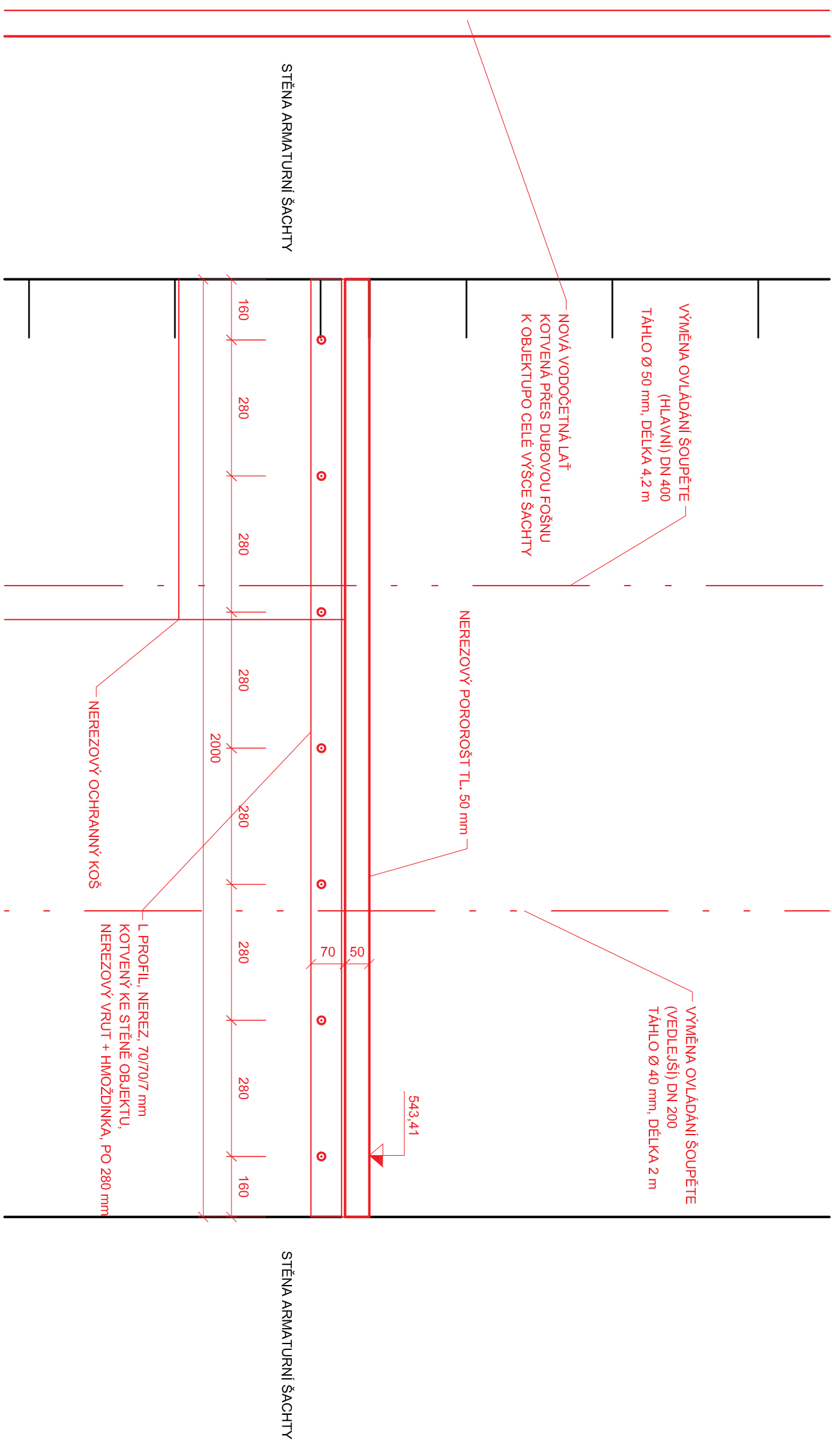
DETAIL ARMATURNÍ ŠACHTY - ŘEZ A2-A2

MÉRITKO 1 : 25



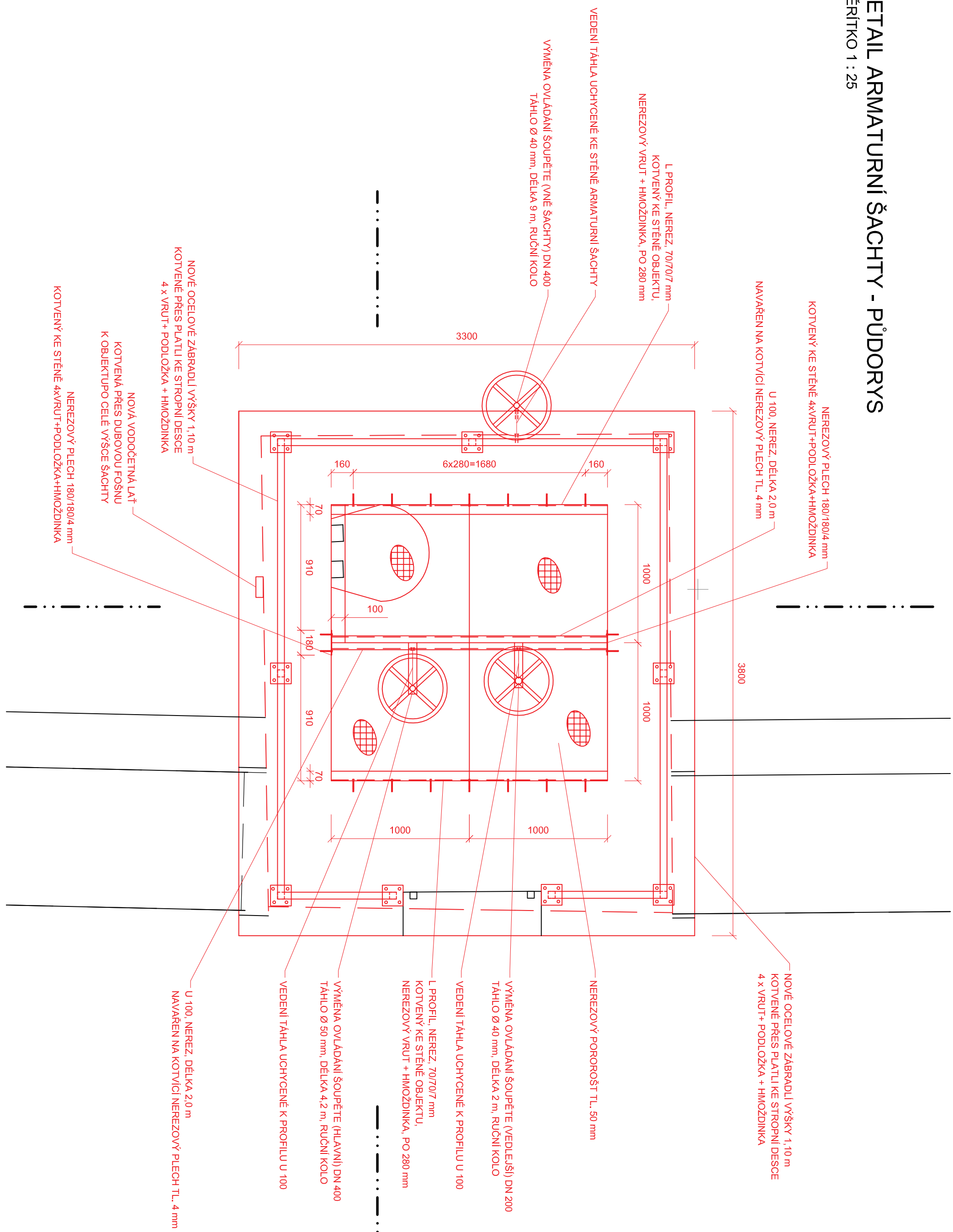
DETAIL UKOTVENÍ PODESTY - ŘEZ A1-A1

MÉRÍTKO 1 : 10



DETAIL ARMATURNÍ ŠACHTY - PŮDORYS

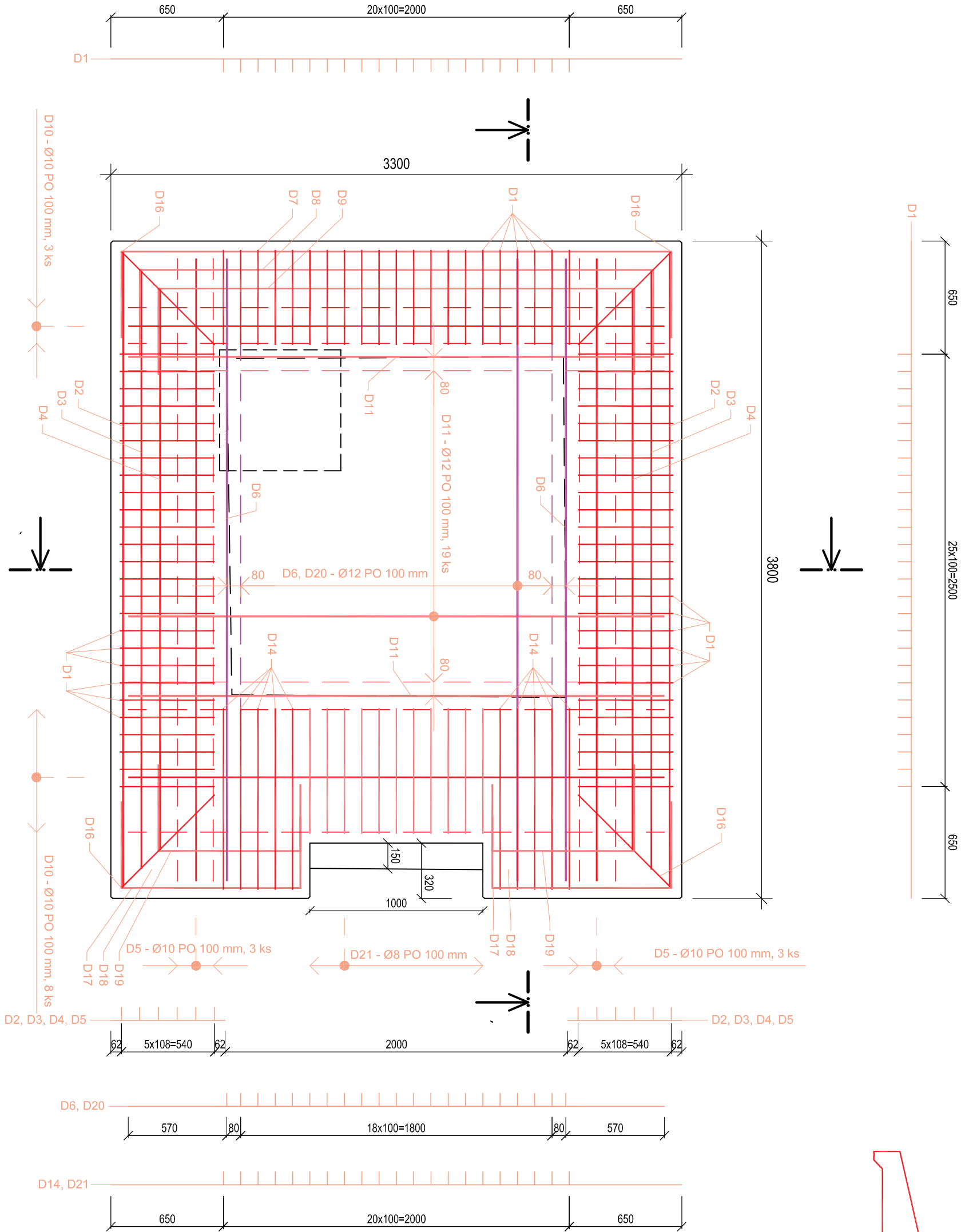
MÉRÍTKO 1 : 25



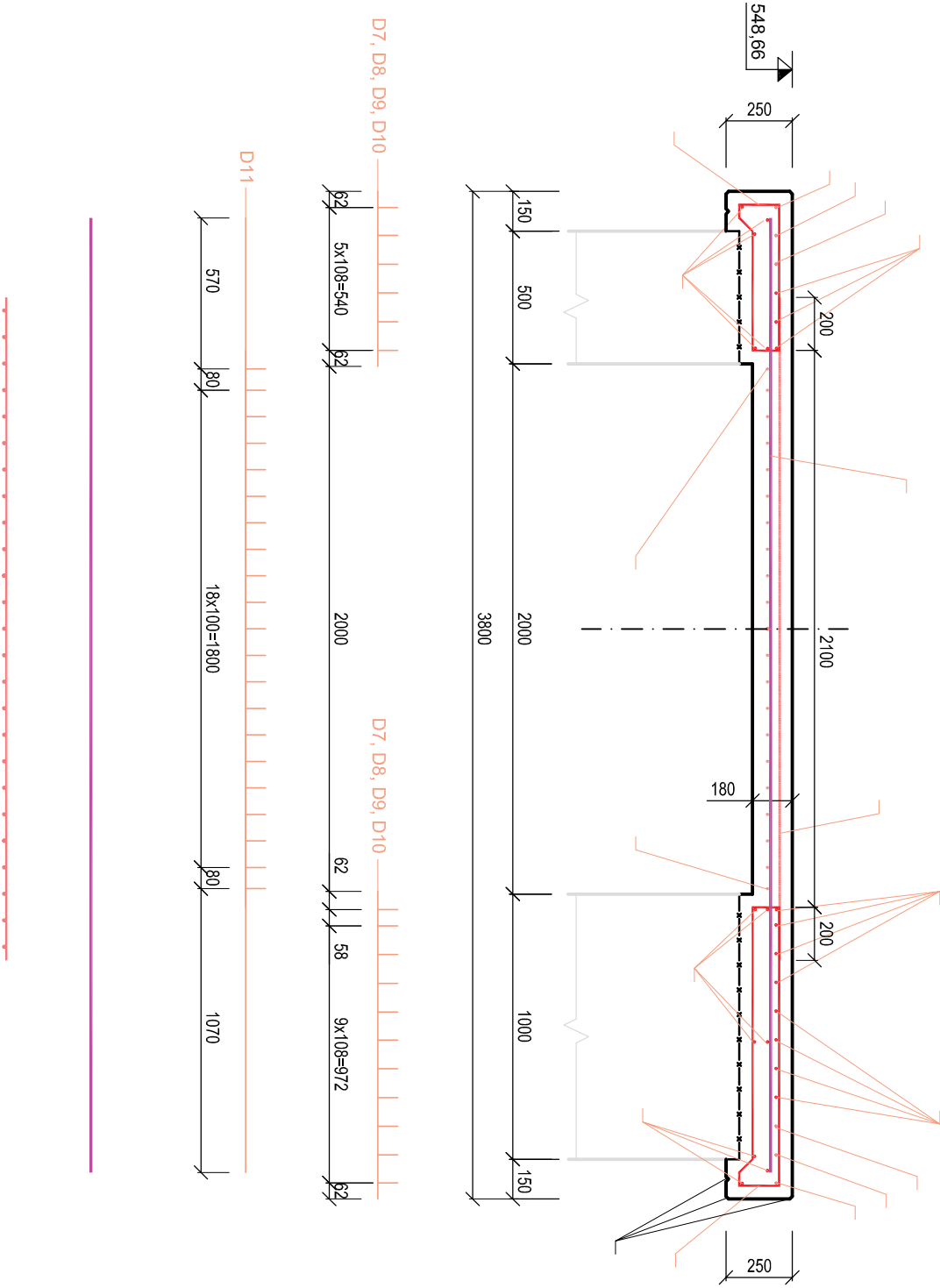
**SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: BpV**

[illegible]

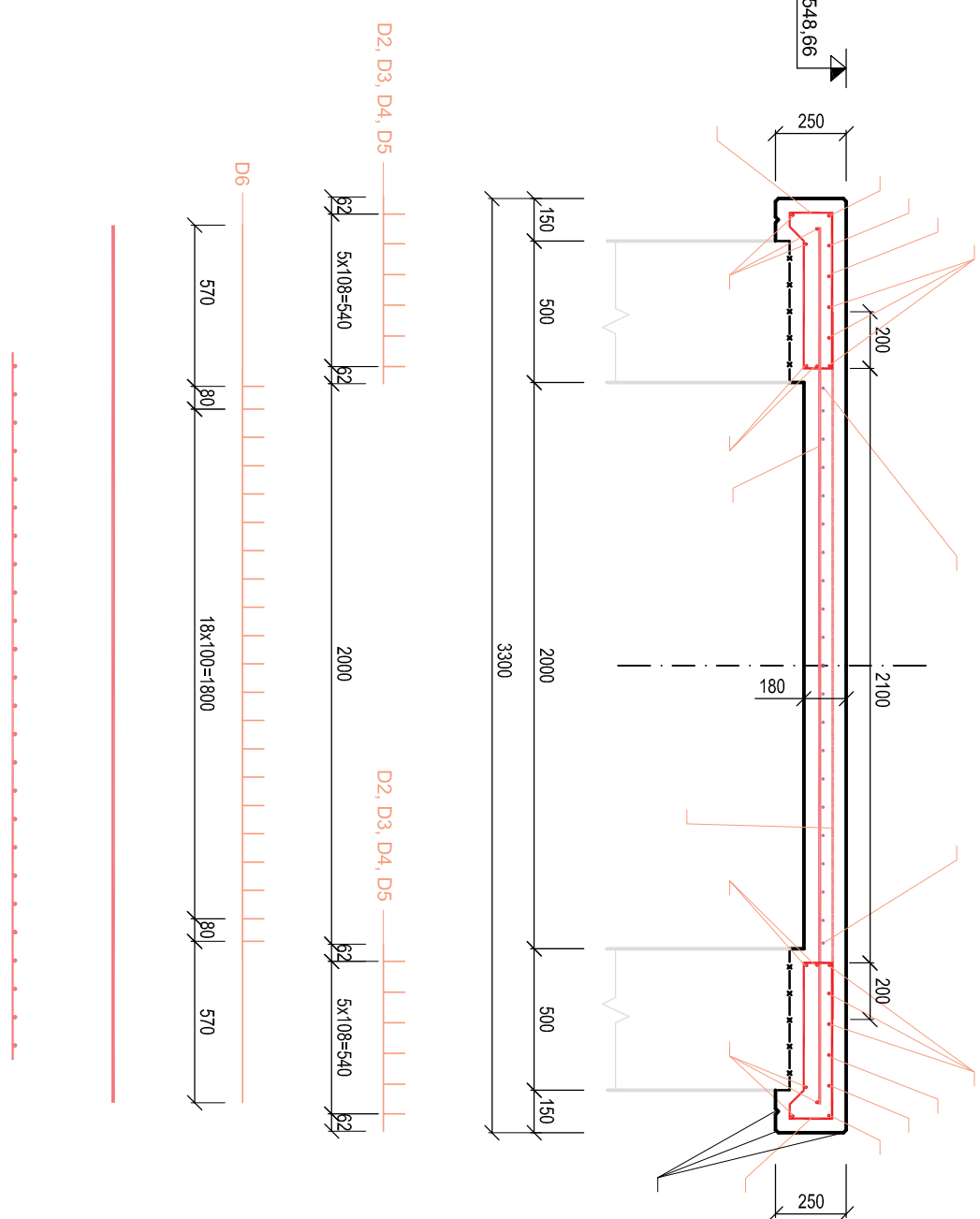
VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA ARMATURNÍ ŠACHTY - PŮDORYS
MĚŘITKO 1:25



SCHEMA VYZTUZENÍ STROPNÍ DESKY - ŘEZ F-F'
MĚŘITKO 1:25



SCHEMA VYZTUZENÍ STROPNÍ DESKY - ŘEZ E-E'
MĚŘITKO 1:25



POZNÁMKY:

NAVRHOVÁNO PODLE: ČSN EN 1992-2, ČSN EN 1992-1-1 (EUROKÓDŮ)
BETONÁŘSKÁ VÝZTUŽ:
B 500B (ČSN 42 0139)
ODPOVÍDÁ R 10 505 (ČSN 73 6206)


KRYTÍ BETONÁŘSKÉ VÝZTUŽE: DLE ČSN EN 1992-2, 1991-1-1
Cmín: 45 mm
C: 50 mm (navržené krytí)

DOVOLENÉ POSTUPY SVAŘOVÁNÍ SPECIFIKUJE:
ČSN EN ISO 17660 -1,
SVAŘOVÁNÍ - SVAŘOVÁNÍ BETONÁŘSKÉ OCELI - ČÁST 1:
NOSNÉ SVAŘOVÉ SPOJE

ČSN EN ISO 17660 -2,
SVAŘOVÁNÍ - SVAŘOVÁNÍ BETONÁŘSKÉ OCELI - ČÁST 2:
NENOSNÉ SVAŘOVÉ SPOJE

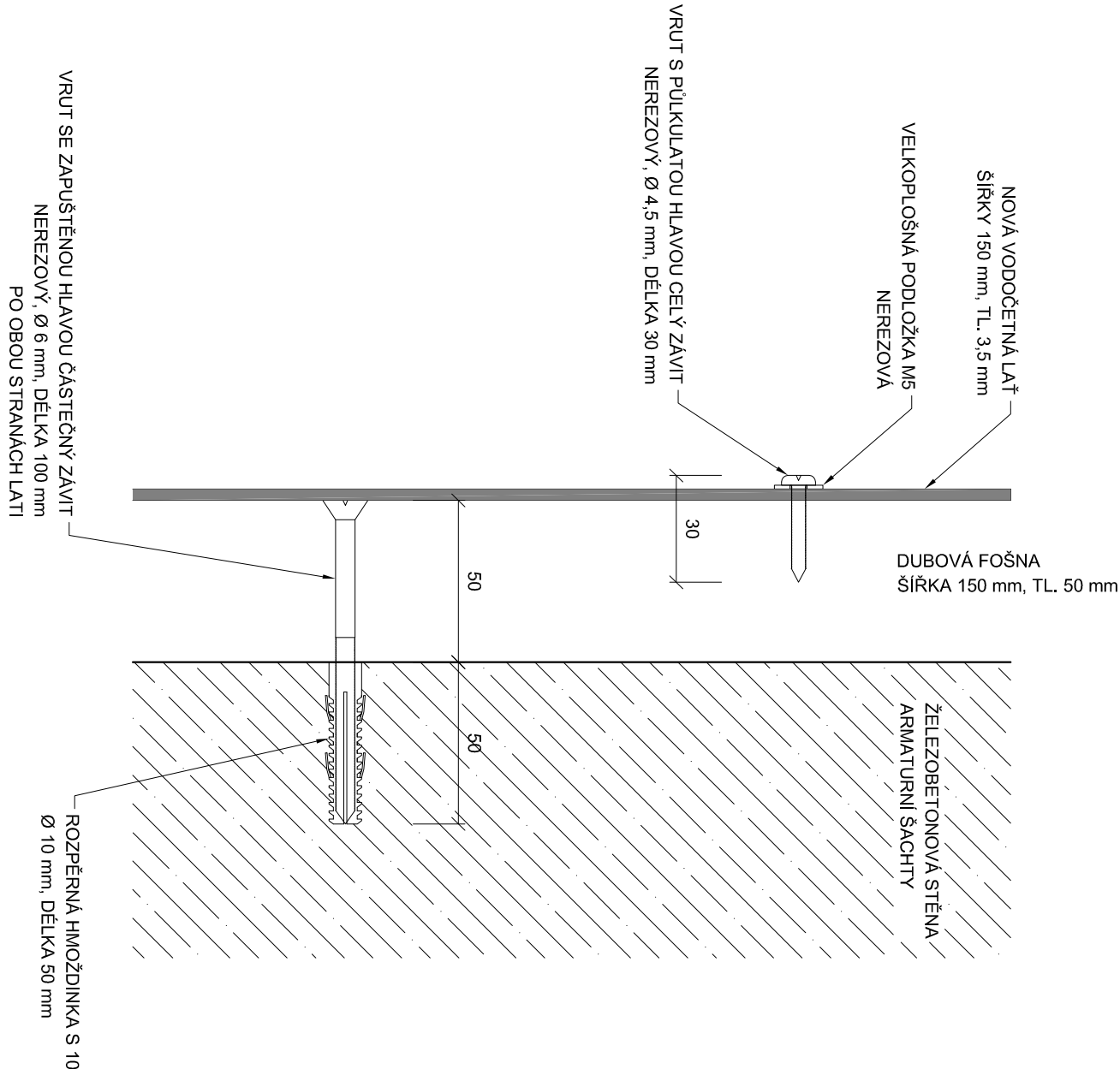
STYKOVÁNÍ: mín. 500 mm
STYKOVÁNÍ KARI SÍŤE: 200 mm

VÝŠKOVÝ SYSTÉM:: BpV

VÝROBCE		KONTROLA		 VODNÍ DÍLA - TBD Vodní díla, s.r.o. Hornokladská 47, 110 00 Praha 1 Tel: 224 08 11 11 Fax: 242 41 28 03 www.vodni-dila.cz
ING. V. PYTELKA ING. F. BETLICH	ING. F. BETLICH	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVANC	
INŽENÝR POVOŘILŮV s.r.o. HOŘKOVÁ 8, 150 24 PRÁHA 5				
INŽENÝR K. J. JINČE V BŘECHĚ STŘEDOCESNÝ KRAJ				
VÝKRES VÝZTUŽE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NADRŽE: DOPLNĚNÝ ZAMĚR				
ACE	PROJEKT: F. 22861 / 18		ARCHIVACE: 2207163	
HEBTO DAVBY	UNION 06 / 2016	STAVBA	DPS	
DESIGN	FORMA	6 x A4		HEBTO DAVBY
SO 04 - VÝKRES VÝZTUŽE		1 : 25	D.12.2.19	

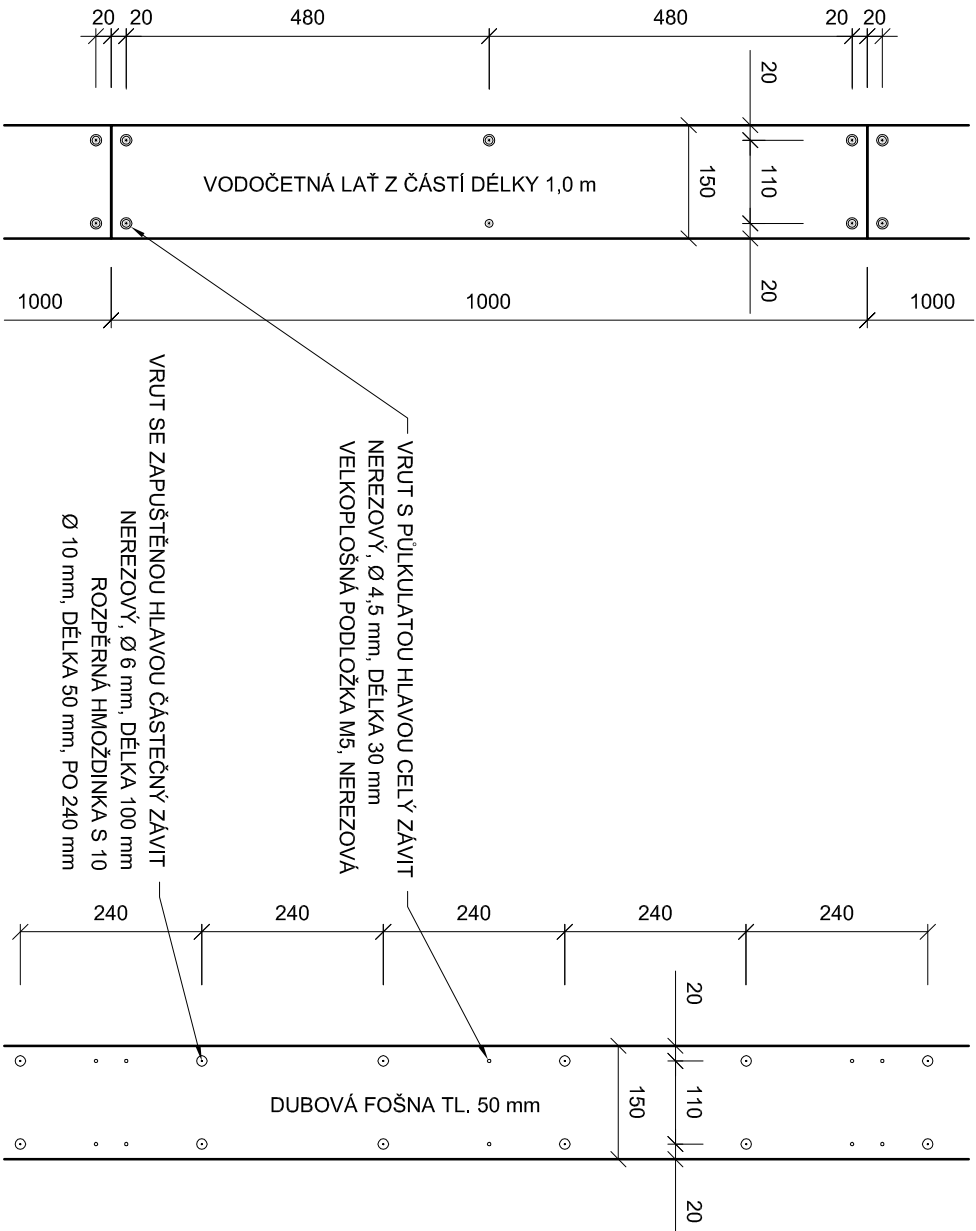
DETAIL UKOTVENÍ VODOČETNÉ LATĚ NA STĚNU ARMATURNÍ ŠACHTY

MĚŘÍTKO 1 : 2




DETAIL UKOTVENÍ VODOČETNÉ LATĚ NA STĚNU ARMATURNÍ ŠACHTY - POHLED

MĚŘÍTKO 1 : 10



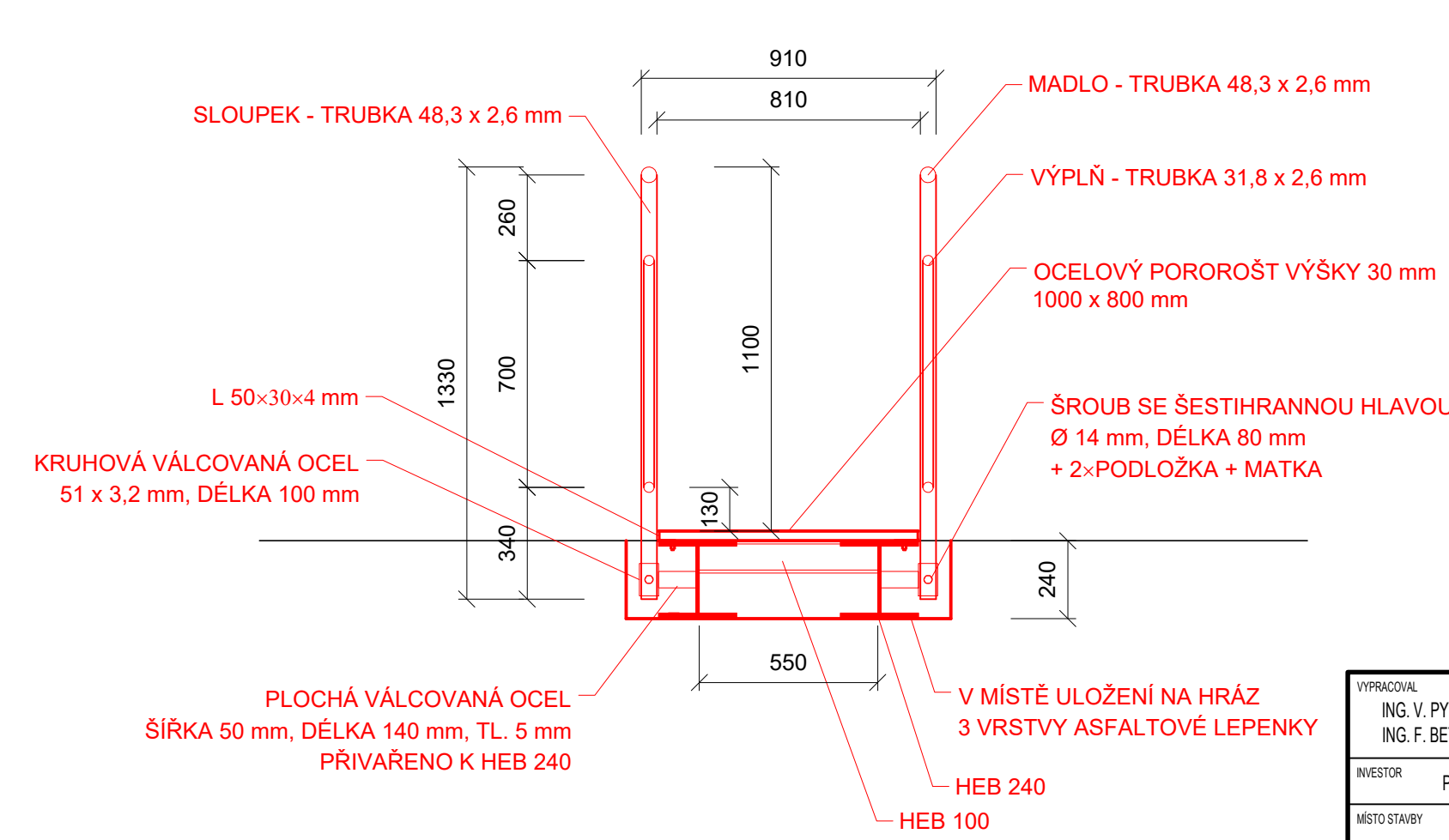
VYPRACOVAL ING. V. PYTELKA ING. F. BETLACH		KRESLIL ING. F. BETLACH	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC
INVESTOR POVODI VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				
PROJEKT Č. P 2366 / 18		ARCHIVNÍ Č. 2017/153		
DATUM 06 / 2018		STUPEŇ DPS		
FORMÁT 2 x A4				
MĚŘÍTKO 1 : 2, 1 : 10		ČÍSLO PŘÍLOHY D.1.2.2.20		

 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybberská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtdid.cz
--

MĚRÍTKO 1 : 25



MĚRÍTKO 1 : 25



Technical drawing showing two square tables, A and B, with their dimensions and specifications.

Table A:


- Dimensions: 30/100x800
- Material: 30 A: POZINKOVANÝ RÖST
- Weight: ks: 11

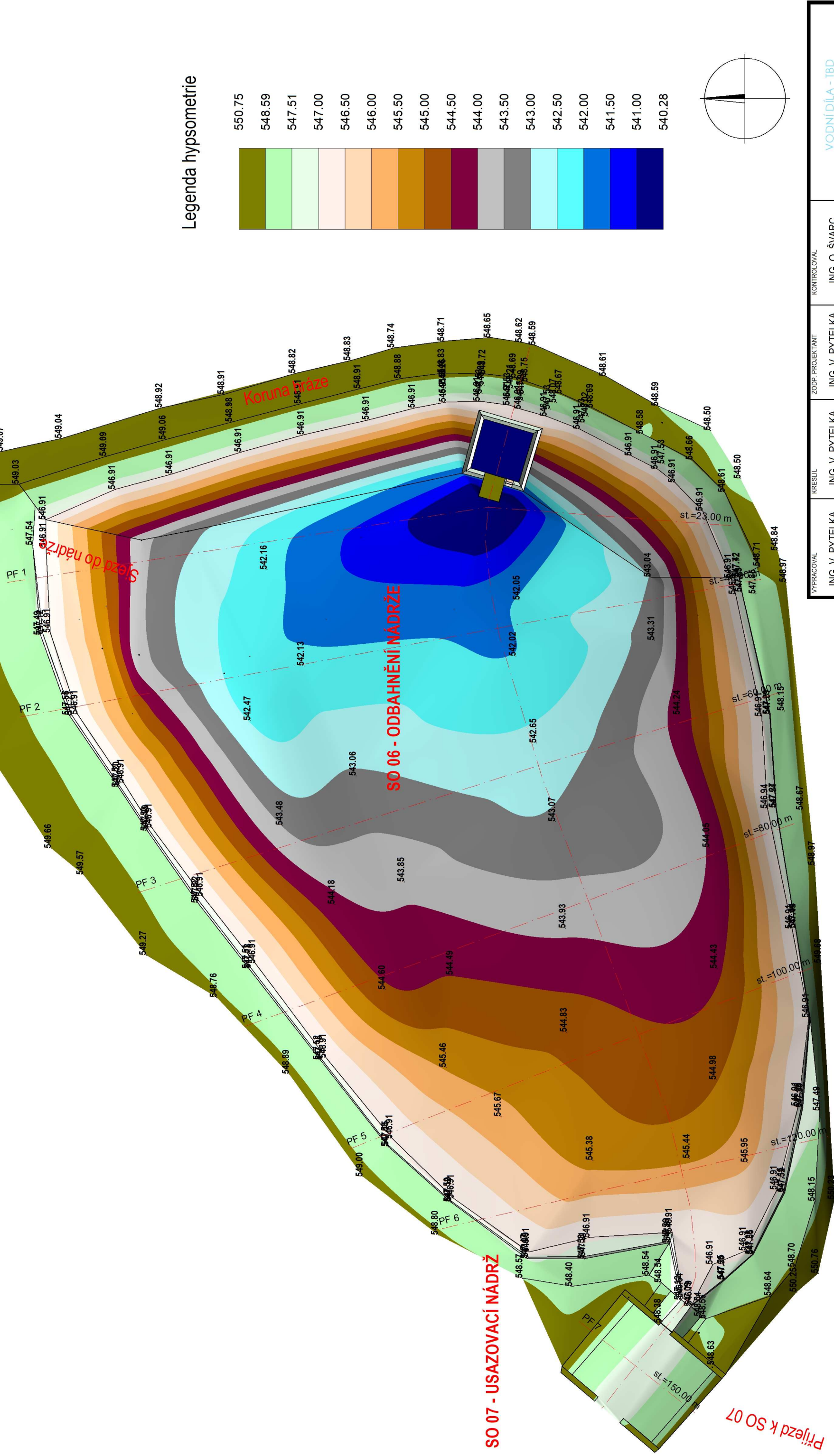
Table B:

- Dimensions: 30/900x800
- Material: 30 B: POZINKOVANÝ RÖST
- Weight: ks: 4

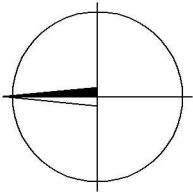
The drawing includes dimension lines indicating the height of the tables (800) and the width of the tables (1000 for A, 900 for B).

SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM: S-JTSK
VÝŠKOVÝ SYSTÉM: Bpv

VYPRACOVANÁ: ING. F. PETYLKA ING. F. BETLAČH	KRESELIL: ING. F. BETLAČH	ZODP. PROJEKTANT: ING. J. POLÁČEK	KONTROLOVÁNK: ING. O. ŠVÁRC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Vytěšská 40, 110 00 Praha 1 Tel: 224268111 Fax: 224212803 www.vddi.cz
INVESTOR: POVOŘÍ VLAVTAVY, s.p., HOLEŠKOVA 8, 150 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY: K.Ú. JINČE V BROČCI, STŘEDOKOŤSKÝ KRAJ				
ACE:	VD JINČE - SANACE PRÚSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR		PROJEKT-C P 2366 / 12 DATUM 06 / 2018 FORMÁT 4 x A4	
OSMAH:	SO05 - DETAIL LÁVKY - PŮDORYS, ŘEZ A-A', B-B'		MĚŘENÍ 1 : 25	ČÍSLO PŘEDLOHY D.1.2.2.21



Legenda hypsometrie

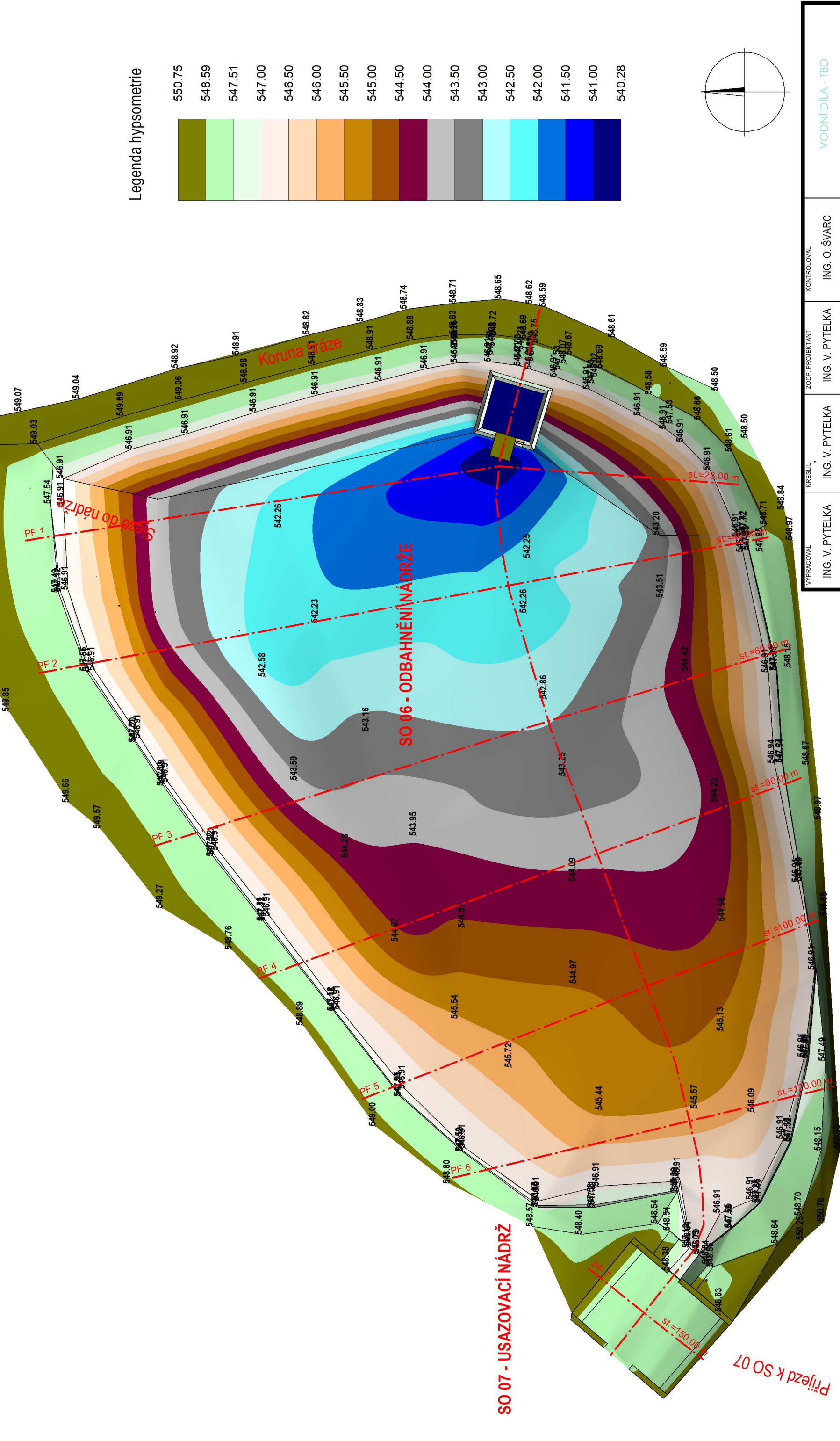


VODNÍ/DÍLA - TBD				www.vdtbd.cz Fax: 224212803 Tel.: 221408111* Hybetská 40, 110 00 Praha 1			
PROJEKT Č.		P 2366 / 16		ARCHIVNÍ Č.		2017 / 153	
DATUM		06 / 2018		STUPEŇ		DPS	
FORMÁT		2 x A4					
MĚŘÍTKO		1 : 500		ČÍSLO PŘÍLOHY		D.1.2.2.22	

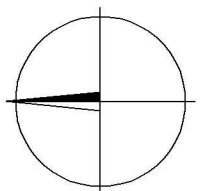
VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR			
SO 06, SO 07 - SITUACE - PEVNÉ DNO			

OBSAH			

AKCE					
VYPRACOVAL		KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT	KONTROLOVAL	
ING. V. PYTELKA		ING. V. PYTELKA	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVARC	
INVESTOR		POVODÍ VLTAVY s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV			
MÍSTO STAVBY		K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ			



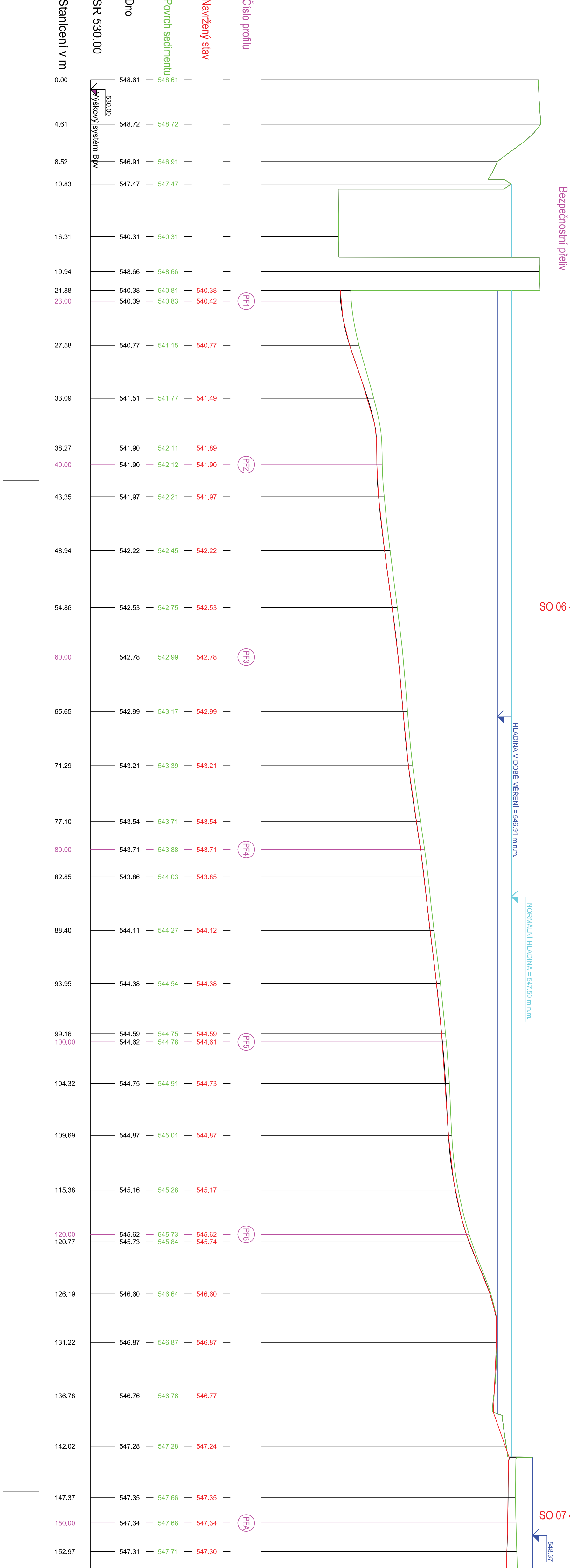
Legenda hypsometrie



VYPRACOVAL		KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT		KONTROLOVAL	
ING. V. PYTELKA		ING. V. PYTELKA		ING. O. ŠVARC		
INVESTOR						
POVODÍ VLTAVY s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - PRAHA 5						
MÍSTO STAVBY						
K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ						
AKCE						
VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLŇNÝ ZÁMĚR						
OBSAH						
SO 06, SO 07 - SITUACE - POVRCH SEDIMENTU				1 : 500		
				ČÍSLO PŘÍLOHY		
				D.1.2.2.23		

PODÉLNÝ ŘEZ NÁDRŽÍ

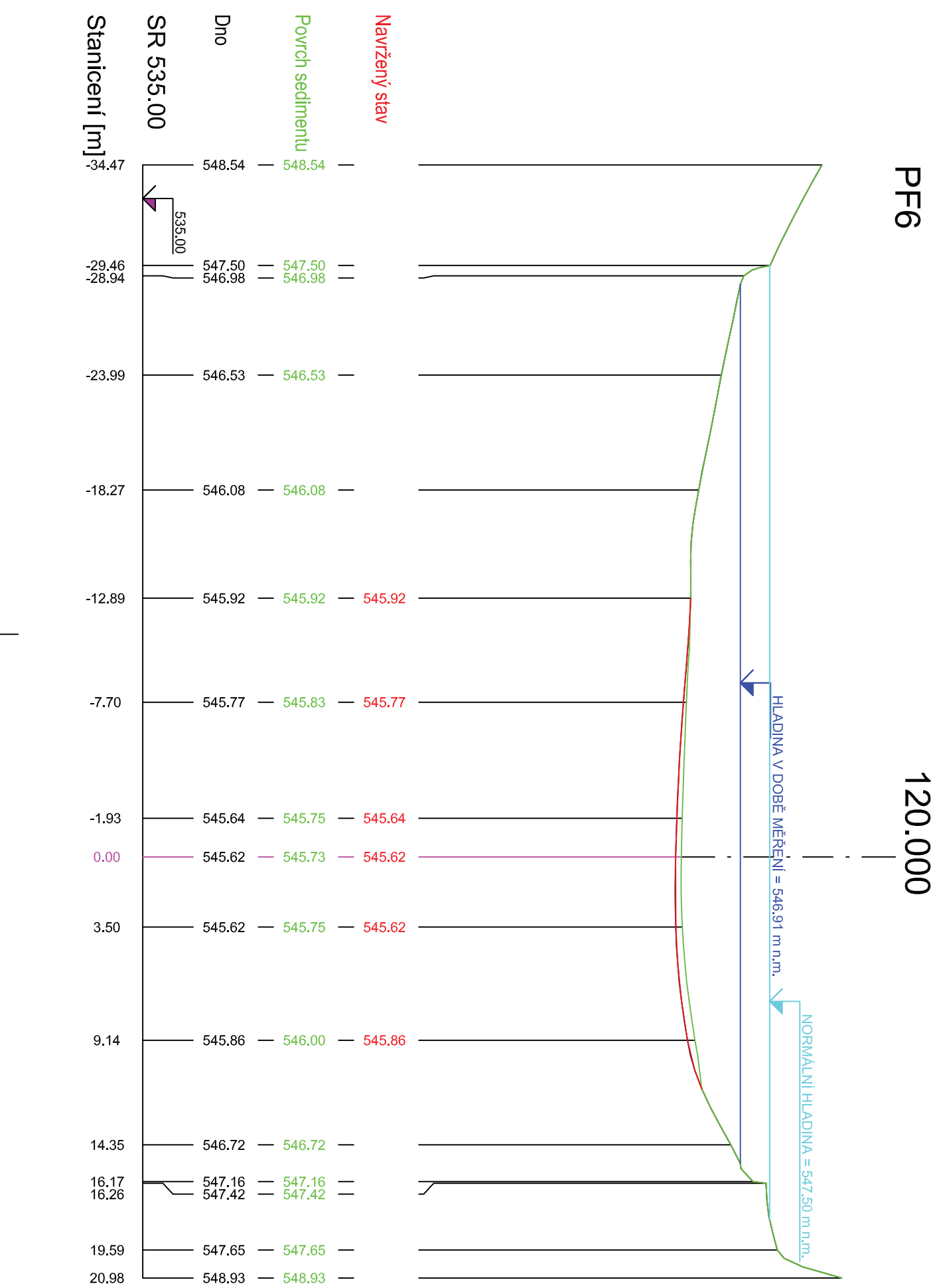
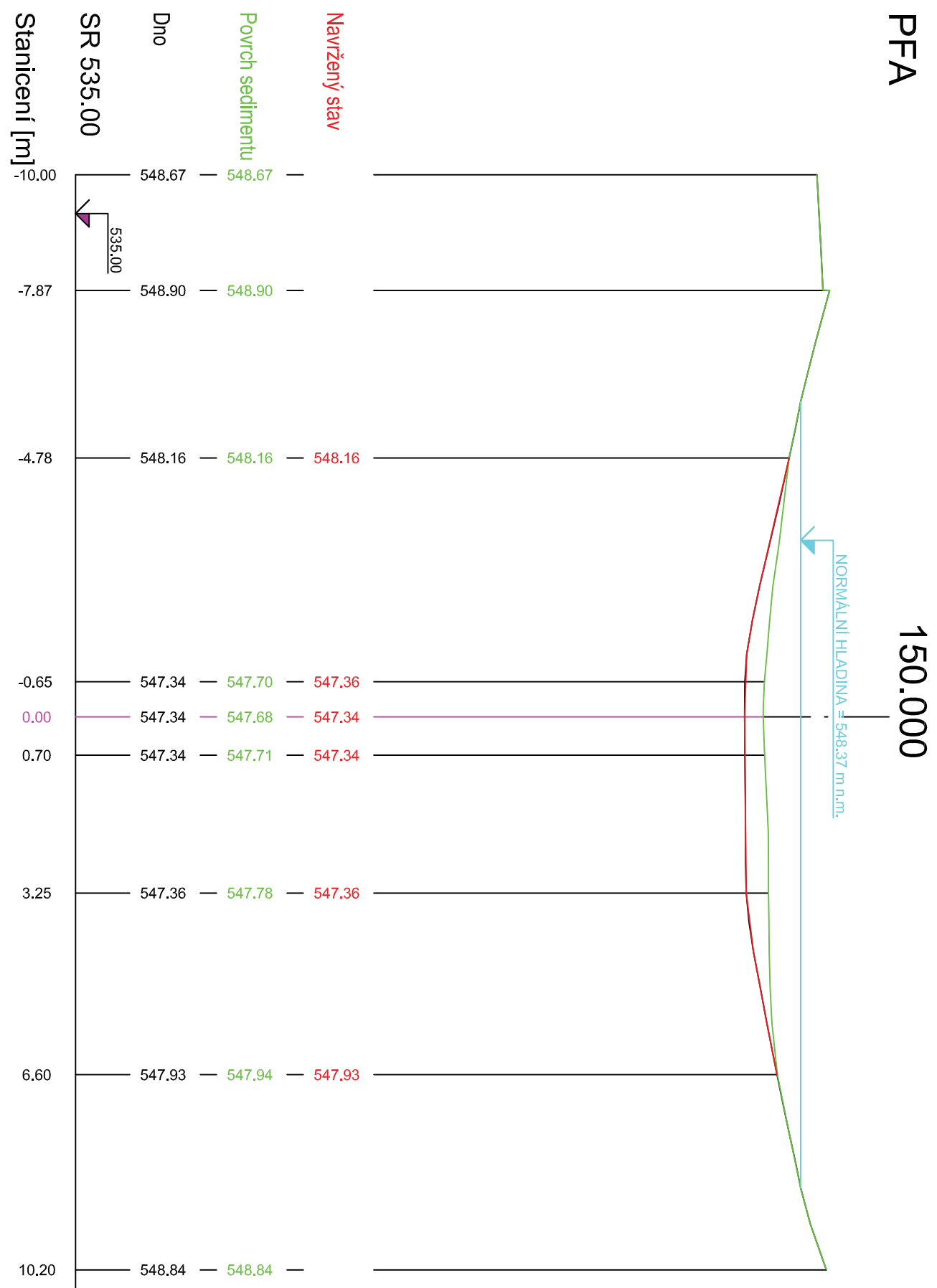
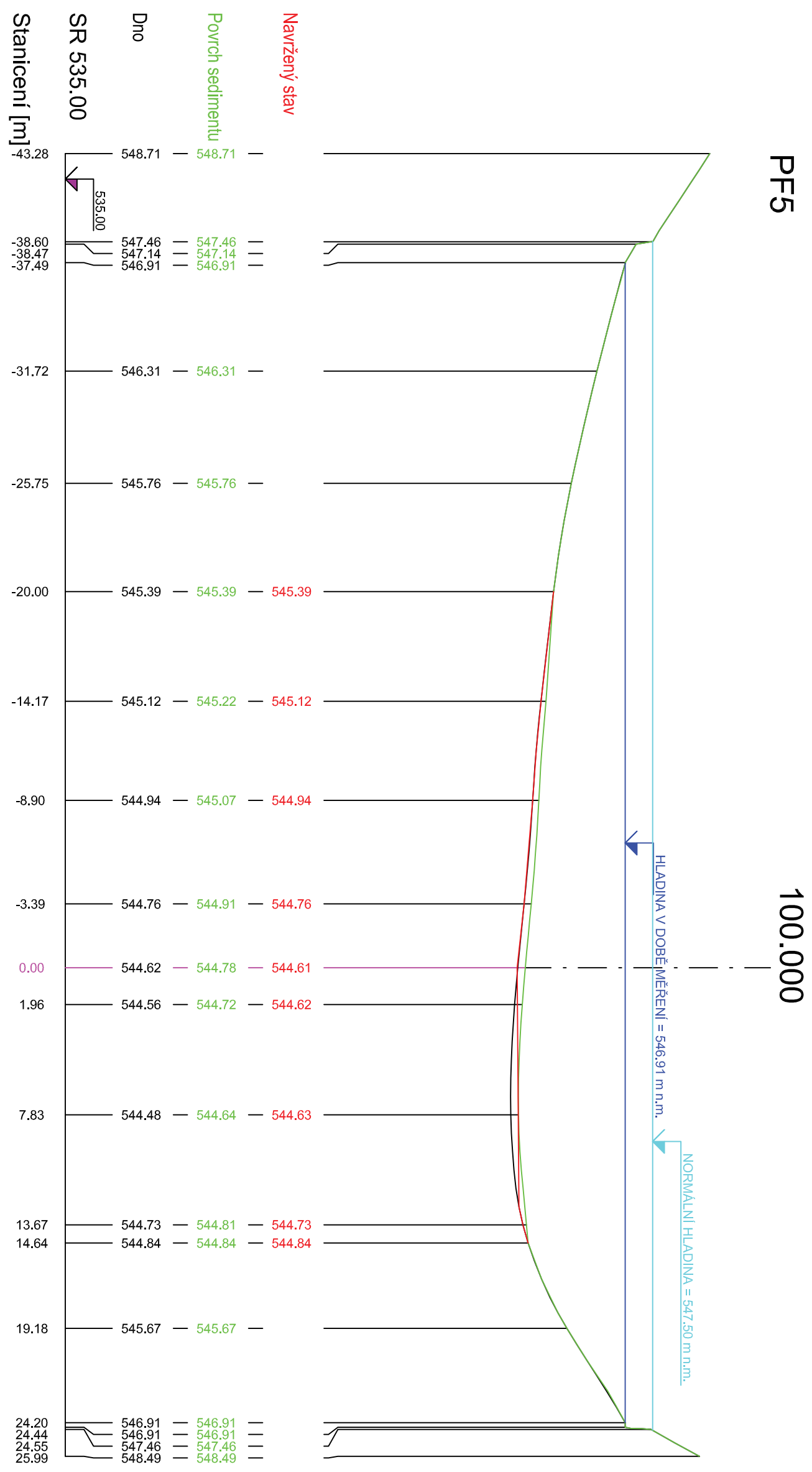
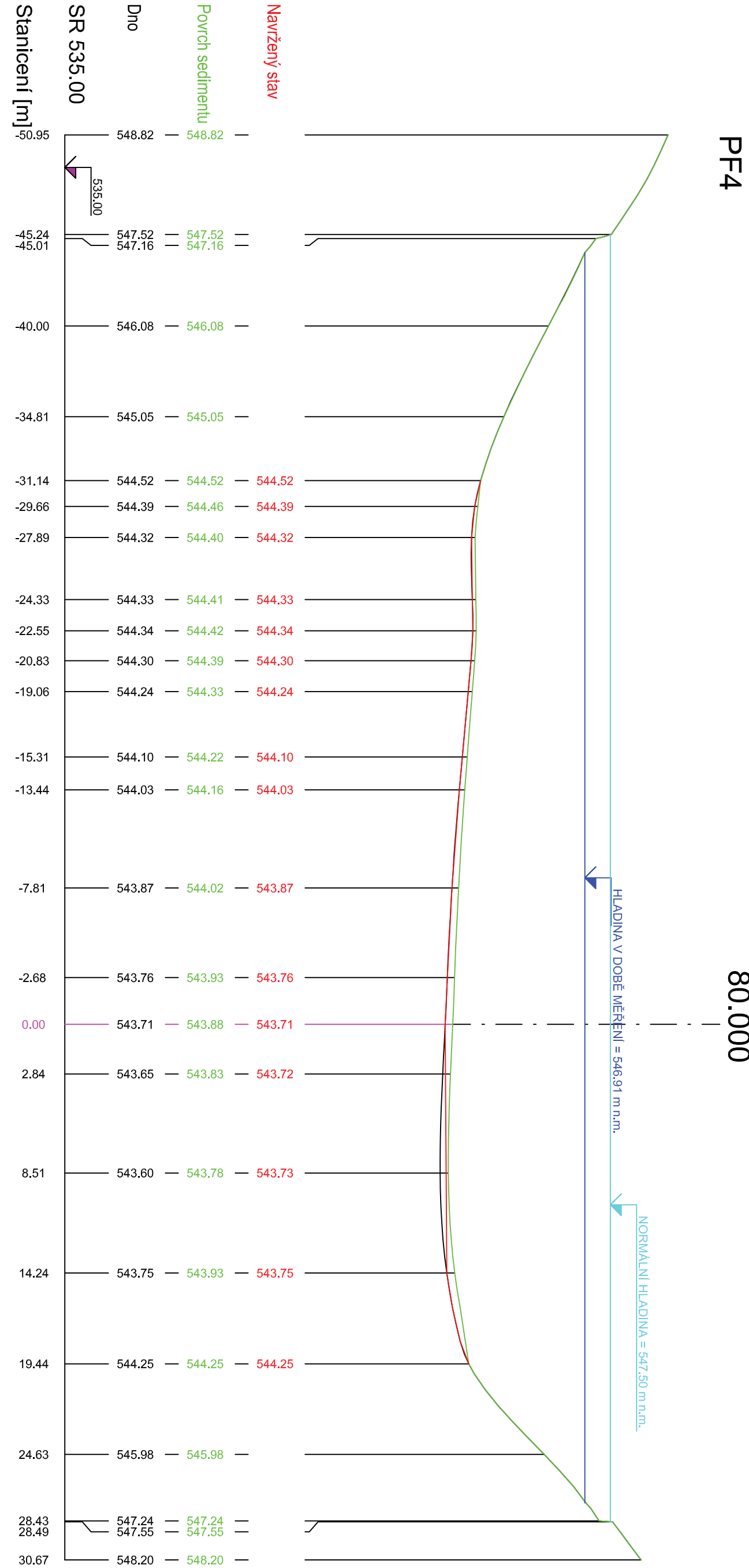
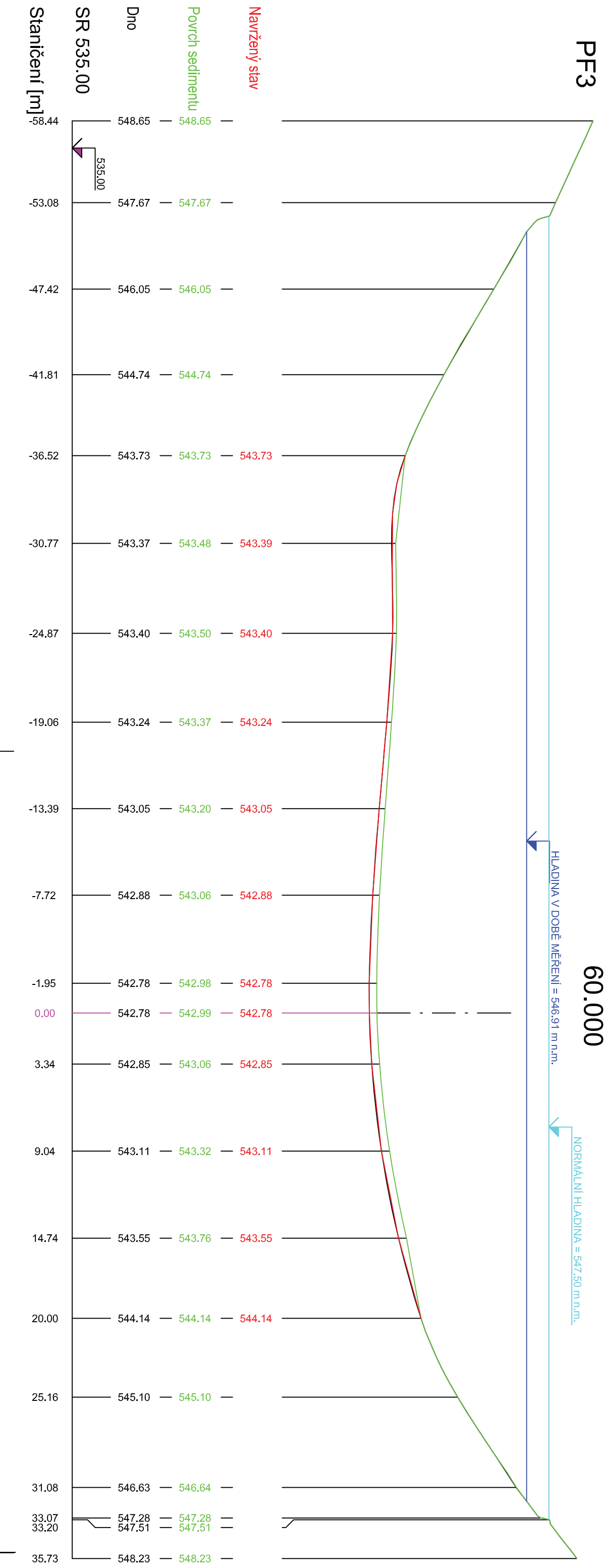
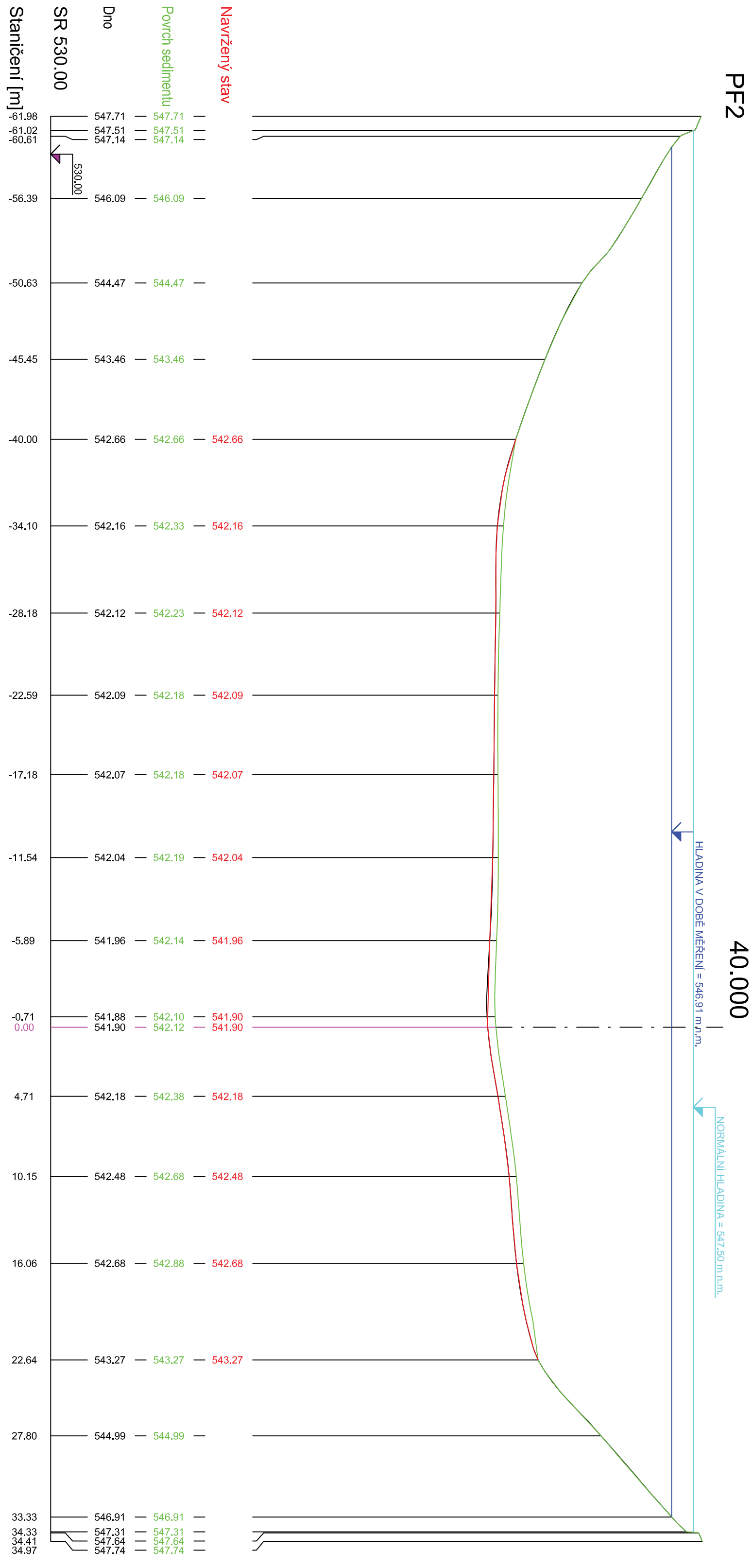
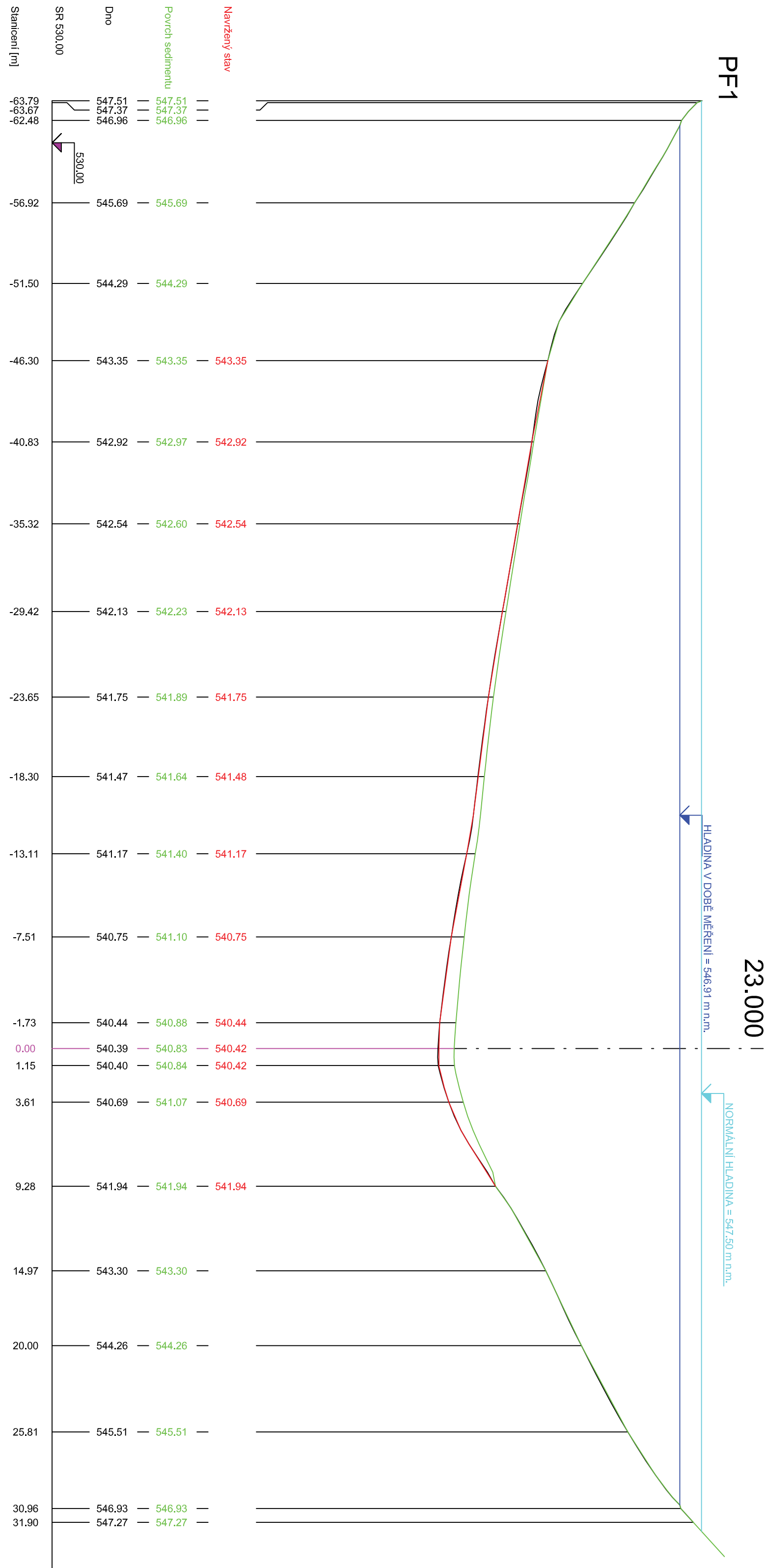
MĚŘÍTKO 1:250/100




SO 06 - ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE

SO 07 - USAZOVACÍ NÁDRŽ

VYPRACOVAL		KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT	KONTROLOVAL
ING. V. PYTELKA		ING. V. PYTELKA	ING. V. PYTELKA	ING. O. ŠVARC
INVESTOR				
POVODI VITAVY, s.p., HOLEČKOVA 8, 160 24 PRAHA 5				
MÍSTO STAVBY				
K.Ú. JINCE V BRDČECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ				
AKCE				
VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE				
A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				
OBSAH				
SO06, SO07 - PODÉLNÝ ŘEZ				
MĚŘÍTKO				
1 : 250/100				
DISLOKACE				
D.1.2.2.24				

[illegible]

VYPRACOVAL	KRESLIL	ZODP. PROJEKTANT ING. V. PYTELKA	KONTROLOVAL ING. O. ŠVARC	 VODNÍ DÍLA - TBD VODNÍ DÍLA - TBD a.s. Hybernská 40, 110 00 Praha 1 Tel.: 221408111* Fax: 224212803 www.vdtbd.cz	
INVESTOR POVODÍ VLTAVY, s.p., HOLEČKOVA 3178/8, 150 00 PRAHA 5 - SMÍCHOV					
MÍSTO STAVBY K.Ú. JINCE V BRDECH, STŘEDOČESKÝ KRAJ					
AKCE VD JINCE - SANACE PRŮSAKŮ TĚLESEM HRÁZE A ODBAHNĚNÍ NÁDRŽE: DOPLNĚNÝ ZÁMĚR				PROJEKT Č. P 2366 / 18	ARCHIVNÍ Č. 2017/153
				DATUM 06 / 2018	STUPEŇ DPS
OBSAH DOKLADOVÁ ČÁST				FORMÁT	
				MĚŘÍTKO	ČÍSLO PŘÍLOHY E