


AUTORIZACE:
ČÍSLO PARÉ:
1

D.1.1. ARCHITEKTONICKO STAVEBNÍ ČÁST

AUTORIZACE	Ing. Kamil Kubánek		 <div>RIPS projekt s.r.o. Projekční kancelář Náchodská 2548 193 00Praha-H. Počernice TEL.: 608 272 962</div>	
PROJEKTANT	Petr Novotný			
VYPRACOVAL	Petr Novotný			
KOORDINACE	Ing. Kamil Kubánek			
MÍSTO STAVBY	ul. Češovská, č. parc. 3870,702/1,4241/4,138; k.ú. Horní Počernice		FORMÁT	ISO A4 PLNÁ (210.00 X 297.00 MM)
STAVEBNÍK	Úřad městské části Praha 20		REVIZE	09-2022
	Jívanská 647, 193 21 Praha 9		DATUM	ZAŘÍ 2022
AKCE:	ODVODNĚNÍ UL. ČEŠOVSKÁ, P20 - HORNÍ POČERNICE		STUPEŇ PD	DVZ
			Č. ZAKÁZKY	18-2021/RP
OBSAH:	TECHNICKÁ ZPRÁVA		MĚŘÍTKO	Č. VÝKRESU D.1.1.1

Obsah

1.	Identifikační údaje.....	3
1.1	Údaje o stavbě.....	3
1.2.	Údaje o stavebníkovi.....	3
1.3.	Údaje o zpracovateli projektové dokumentace	3
2.	Základní údaje charakterizující stavbu	4
3.	Plošné ukazatele	4
4.	Stavebně-technické řešení stavby	6
5.	Závěrečná ustanovení	10

1. Identifikační údaje

1.1 Údaje o stavbě

Název stavby: **Odvodnění ul. Češovská, Praha 20 – Horní Počernice**

Místo stavby: ul. Češovská, Markupova, Praha 20 – Horní Počernice
č.parc. 786/1; 702/1; 3870; 4241/4,138,219,230

Stupeň PD: DÚR - Dokumentace pro rozhodnutí o umístění stavby

1.2 Údaje o stavebníkovi

Stavebník: **Městská část Praha 20**, IČ: 002 40 192
Jívanská 647
193 21 Praha – Horní Počernice

zastoupený: **Mgr. Petrem Měšťanem** – starostou

1.3 Údaje o zpracovateli projektové dokumentace

Generální projektant: RIPS projekt s.r.o., Náchodská 2548, 193 00 Praha 20 – Horní Počernice, IČ: 26758253
kancelář – Náchodská 708/79, Praha 20 – Horní Počernice
tel.: +420 608 272 962, e-mail: kubanek@ripsprojekt.cz
zapsán v OR u MS PRAHA, oddíl C, vložka 91781

Vedoucí projektu: Ing. Kamil Kubánek (tel.: +420 608 544 544)

Projektant: Petr Novotný (email: novotny@ripsprojekt.cz)

Autorizace: Ing. Kamil Kubánek, ČKAIT 1400414, AI v oboru pozemní stavby

2. Základní údaje charakterizující stavbu

V rámci projektové dokumentace je řešeno odvodnění dešťových vod stávající komunikace ul. Češovská, která na svém konci navazuje na volnočasový park „Houslový klíč“. V řešené části komunikace se nenachází oddílná kanalizace, do které by bylo možné svést dešťové vody z předmětné komunikace. Komunikace má podélný jednosměrný spád směrem k parku a při vydatnějších srážkách dochází k odtoku této vody na plochu parku. Následně sice dochází k odtoku do retenčních poldrů, ale vzhledem ke své návrhové kapacitě se následně voda rozlévá dále po plochách parku, dochází k podmáčení parku a následně k rozlivu vody k okolním nemovitostem a neřízenému odtoku dešťové vody do ulice Markupcova.

Předmětná dokumentace navrhuje řešení na řízený odtok dešťových vod pomocí žlabů od ulice Češovská do ulice Markupcova, kde následně bude dešťová voda zaústěna do dvojité horské vpusti a následně do stávající dešťové kanalizace PVC 315. Návrh uvažuje s typovými žlabovými dílci o šíři 600mm o výšce 90mm kladených do pískového lože min. tl 150mm tak aby niveleta vrchní žlabu byla lehce nad terénem a nedocházelo ke splavení nečistot z zatravněných částí do dešťové kanalizace. Některé dílce budou podbetonovány vzhledem k zajištění stability ve svahu parkové části. Na konci ulice Češovská (na začátku trasy DK) bude odsazen velkokapacitní dešťový žlab a krycí mříží, aby nedocházelo odtoku dešťových vod do parkové části, následně budou dešťové vody vedeny v otevřeném korytě. Navržené řešení DK neřeší odvod dešťových vod ze stávajících objektů parkové části (chodníků, zpevněných ploch, poldrů, žlabů a ostatních podobných ploch) a není s nimi ve výpočtu uvažováno. Parková část má vlastní systém odvodu dešťových vod, který je výškově oddělen od nově navrhovaného řešení.

Vzhledem k půdorysnému a výškovému řešení ulice Češovská a závěrům při realizaci parku není možné tyto dešťové vody v nejbližším okolí postupně zasakovat, případně vytvořit dostatečný retenční objem na vlastních pozemcích, aniž by nebyl narušen charakter řešených ploch a následně provést funkční řešení k likvidaci dešťových vod.

Na základě realizační dokumentace k parku byl převzat koeficient vsaku $K_v = 2,31 \cdot 10^{-7}$ m/s, který svou hodnotou vypovídá o nepříznivých podmínkách možnosti vsaku (pro srovnání 100 m² odvodňované plochy je nutno 130 m² vsakovací plochy).

Pozemní vedení dešťových vod je navrženo především z důvodu nemožnosti zahloubení potrubí do země vzhledem ke křížení s vodovodními přívaděči „Káraný – Flora“.

Účel užívání stavby

Dokončená stavba bude sloužit pro odvod dešťových vod z ulice Češovská.

3. Plošné ukazatele

Plošné ukazatele :

Navrhované parametry stavby

Odvodňovaná plocha - celkem :	2436 m ²
- z toho plocha zeleně :	971 m ²
- z toho zpevněná plocha :	1465 m ²
Celková délka dešťového vedení :	133,87 m
- délka pozemní části :	127,77m
- délka podzemní části :	6,1m
Celkový počet vpustí (dvojité horské)	1ks

Základní bilance stavby

Předpokládané množství vody z odvodňované plochy	971 m ³ /rok
Koeficient vsaku	2,3x10 ⁻⁷ m/s
Vypočtený Q _{vsak}	0,0000154 m ³ .s ⁻¹
Vypočtený odtok z ul. Češovská (roční průměr)	23,2 l/s

Množství odtoku dešťových vod

Češovská	Plocha	Součinitel	Redukovaná plocha(m2)	Povrchový odtok Roční průměr (l/s)
Zpevněné plochy	1465	0,9	1318,5	21,6
Zatrávněné plochy	971	0,1	97,1	1,6
Celkem				23,2

Posouzení úseku "D01" - betonový žlab R500*90- Povodí Češovská				
Celkový uvažovaný průtok "nový"				23,2
Maximální průtok žlabu při 80% plnění a sklonu 9,32 %*				26,9

* 80 % je uvažována jako rezerva zabraňující přelivu ze žlabu

Množství odtoku dešťových vod ve stávající dešťové kanalizaci (Markupcova – celá lokalita

CANABA	Plocha	Součinitel	Redukovaná plocha(m2)	Povrchový odtok Roční průměr (l/s)
Povodí 01	2250	0,9	2025	33,2
Povodí 02	540	0,9	486	8,0
Povodí 03	1050	0,9	945	15,5
Povodí 04	400	0,9	360	5,9
Povodí 05	800	0,9	720	11,8
Povodí 06	340	0,9	306	5,0
Objekt A	350	0,9	315	5,2
Objekt B	350	0,9	315	5,2
Objekt C	350	0,9	315	5,2
Objekt D	280	0,9	252	4,1
Objekt E	280	0,9	252	4,1
Objekt F	280	0,9	252	4,1

Celkový uvažovaný průtok "stávající"		107,3

Posouzení odtoku dešťových vod ve stávající dešťové kanalizaci (stoka DA - PVC 315)

Posouzení úseku "DA" - 315 PVC - Povodí 02,03,04,05,06, A, C					
Povodí 02		540	0,9	486	8,0
Povodí 03		1050	0,9	945	15,5
Povodí 04		400	0,9	360	5,9
Povodí 05		800	0,9	720	11,8
Povodí 06		340	0,9	306	5,0
Objekt A		350	0,9	315	5,2
Objekt C		350	0,9	315	5,2
Češovská		---	---	---	23,2
Celkový uvažovaný průtok "stávající + nový"					79,7
Maximální průtok DN315 PVC při sklonu 12,3 ‰					114,3

Posouzení odtoku dešťových vod ve stávající dešťové kanalizaci (stoka DA - PVC 400)

Posouzení úseku "DA" - 400 PVC - Všechna povodí		
Celkový uvažovaný průtok "stávající + nový"		130,5
Maximální průtok DN400 PVC při sklonu 4,5 ‰		136,1

Z výše uvedených výpočtů vyplývá, že stávající kapacita dešťové kanalizace po napojení ul. Češovská je dostačující a není nutno provádět úpravy na stokové síti. Výpočet množství odtoku dešťové vody byl proveden dle Městských standardů hl.m.Prahy a na základě směrných hodnot vydaných pro aktuální období. Podkladem pro výpočet byla katastrální mapa včetně ortofotomapy, na základě které bylo provedeno posouzení jednotlivých povodí.

4. Stavebně-technické řešení stavby

Stavebně-technické řešení objektu je zpracováno v této technické zprávě, při realizaci je nutné se řídit technologickými předpisy a katalogy výrobců materiálů, závaznými normativními požadavky a předpisy. Pro výstavbu budou použity standardní materiály a výrobky (beton, kovy, dlaždice, žula, sytké materiály aj.) typické pro tento typ výstavby. Během realizace bude vznikat odpadní materiál, který bude nutno likvidovat odvozem na řízené skládce (obalové materiály, přebytečná zemina..).

Výkopové práce

Výkopy pro žlaby budou probíhat ručně případně pomocí drobné mechanizace. V místě osazení odvodňovacího žlabu bude nutno pomocí drobné mechanizace rozrušit stávající živičné plochy, které po osazení žlabu bude nutné opravit. Výkopové práce budou probíhat v ochranných pásmech inženýrských sítí. V místě přechodu vodovodních přívaděčů je nutné dodržet pokyny správce vodovodu.

Ve spodní části trasy bude připravena stavební jáma pro osazení horské vpusti, která bude nadále napojena na dešťovou kanalizaci v ulici Markupcova. Dále v místě napojení na dešťovou kanalizaci bude provedena jáma pro osazení nové odbočky (tvarovky) kanalizace.

Vzhledem k umístění stávajících sítí se doporučuje výkop provádět ručně.

V místě pilíře slaboproudu se předpokládá drobný protlak pod pilířem, aby nemuselo docházet k přeložce vedení optického kabelu.

Pažený výkop – dle ČSN 73 3050 Zemné práce (ve znění změny 2) a dle ČSN EN 1610 tab. č. 1 a 2, která udává šířku dna výkopu pro pokládku potrubí následovně:

Tabulka šířka zapažené rýhy dle hloubky výkopu (viz ČSN Tabulka 1)

Hloubka rýhy H	Zapažená rýha Š
$1,00\text{ m} \leq H \leq 1,75\text{ m}$	0,8 m
$1,75\text{ m} < H \leq 4,00\text{ m}$	0,9 m

Tabulka šířka zapažené rýhy dle dimenze (viz ČSN Tabulka 2)

DN potrubí (mm)	Zapažená rýha Š
≤ 225	OD + 0,40 m

Jako výsledek šířky dna výkopu se bere vždy větší hodnota.

Šířka rýh se stanovuje z šířky nezbytné pro zřízení konstrukce stoky (světlá šířka stoky + minimální šířka doplňujících konstrukcí – obetonování, obsyp) s rozšířením o konstrukci pažení (min. $2 \times 50\text{ mm}$).

Svislé stěny výkopů musí být zajištěny proti sesutí pažením příložným a to od hloubky 1,3 m bezpodmínečně, u výkopů do hloubky 1,3 m dle potřeby.

Při výkopových pracích musí být dodrženy podmínky předepsané správcem inženýrských sítí stanovené v rámci projednávání rozhodnutí o umístění stavby - ruční výkopy v okolí stávajících vedení nebo způsob jejich zabezpečení ve výkopu.

Výstavba podkladních vrstev a pokládka potrubí musí bezprostředně následovat po provedení výkopů tak, aby povětrnostní vlivy nezhoršily stav hornin a nedošlo k zavalení dlouho otevřených výkopů.

V ochranných pásmech silových kabelů, sdělovacích kabelů, dále při křížení a souběhu s dalšími stávajícími inženýrskými sítěmi je nutno provádět výkopové práce ručně za dodržení podmínek správců inž. sítí.

Při použití mechanizačních prostředků v blízkosti částí pod elektrickým napětím je nutno postupovat podle odd. 6, §19 výnosu FMPE č.1/79.

Před zahájením výkopových prací je nutno nejdříve veškeré inž. sítě vytyčit, následně před zahájením prací s použitím mechanizačních prostředků ručně sítě obnažit a zajistit je proti poškození, a pak je možno při shora uvedených podmínkách použít hloubící stroje.

Zásyp bude proveden dle podmínek uvedených v Usnesení Rady hlavního města Prahy číslo 95 ze dne 31.1.2012 „Zásady a technické podmínky pro zásahy do povrchů komunikací a pro provádění výkopů a zásypů rýh pro inženýrské sítě“ vč. její revokace, přílohy č. 1, v Usnesení Rady hlavního města Prahy číslo 127 ze dne 28.1.2014, s účinností od 1.2.2014.

Před provedením krycího obsypu potrubí se provede geometrické zaměření trasy nově uložené stoky.

V případě provedení zásypu potrubí 0,6 m pod povrchem je nutné provést hutnění zkušou s únosností 60 MPa.

Výkopové práce v ochranném pásmu vodovodních přivaděčů z ÚV Káraný budou prováděny výhradně ručně .

Velkokapacitní žlab v místě komunikace a vstupu do parku

Pro odvádění dešťových vod a zabránění jejich rozlívání do přilehlých ploch musí být v místě přechodu komunikace a hranice parku osazen velkokapacitní žlab, který bude napojen dále na žlabové dílce pomocí výtokového čela. Žlab bude splňovat kapacitní průtok min. 27,9 l/s při sklonu min. 0,5% - dle výpočtu vyhoví průřez od 0,03 m². Žlab bude opatřen krycí mříží s únosností dle potřeby provozovatele parku (například údržba, havárie). Krycí mříž žlabu nesmí mít šířku mezery ve směru chůze větší než 15mm. Vrchol žlabu bude zarovnán s okolními povrchy a nesmí tvořit výškový rozdíl více než 20mm. Nedoporučuje se použití štěrbinového žlabu vzhledem k možnosti zanešení štěrbin a složitosti údržby oproti otevřenému žlabu s krycí mříží.

K zamezení zanášení žlabu v místě přechodu do zeleně bude provedena žulová přídlažba, která bude oproti terénu zvednuta.

Doplnění silničních obrub v místě úvratě ul. Češovská

Ve spodní části ulice Češovská (viz. situace) budou doplněny silniční obruby ABO 2/15 v délce cca. 4,7m, které zamezí odtoku přivedených dešťových vod z komunikace. V rámci výstavby bude zajištěno přeskládání zámkové dlažby (v pásu cca. 1000mm) u nově uvažovaných obrub, aby byl zaručen spád k navrhovanému žlabu a nedocházelo zde k zadržování vody. Nové obruby budou oproti komunikaci osazeny tak, aby tvořili přirozenou zábranu a zároveň byly ve výšce stávajících obrub.

Žlabové dílce povrchového vedení

Trasa po povrchu je vedena především uvažována v betonových dílcích o rozměrech 600x500x90mm, kde koryto je o poloměru 500mm zajišťující dostatečnou kapacitu. V místě, kde bude docházet k částečnému zahloubení trasy je uvažována přídlažba, aby nedocházelo k odplavování zeminy v okolí uvažovaného žlabu a nedocházelo k nadměrným terénním úpravám. Při pokládce je nutno dodržet minimální sklon betonového žlabu 1%. Betonové žlaby budou ukládány do pískového lože, kde po cca. 5 dílcích se doporučuje dílec podbetonovat a pevně usadit do betonu.

Použité potrubí

Potrubí dešťové kanalizace bude provedeno z neměkčeného polyvinylchloridu (PVC) s hladkou vnitřní stěnou, odolnou proti abrazi. Vnitřní průměr potrubí je uvažován DN 200 v minimálním sklonu 1,5% od nátoky. Trubní vedení bude opatřeno hrdly s těsnícím elementem. Potrubí bude podsypáno pískovým ložem o mocnosti min. 100mm a zásyp do úrovně 100 mm nad úroveň trubního vedení bude proveden obdobným způsobem. Poté bude použita vykopaná zemina, která bude postupně hutněna. Do výkopu nad potrubí bude vložena signalizační páska tak, tak aby bylo jasné, že se jedná o potrubí dešťové kanalizace.

Horská vpust'

Bude použito prefabrikované jímky s odtokem 600mm nade dnem, kde tento prostor bude určen pro zachytávání splavenin. Předpokládané vnitřní rozměry jsou 1200x600 mm o hl. 2,60m (odtok 2,00m). Před realizací je nutno ověřit skutečnou hloubku na místě např. kopanou sondou, vzhledem k existenci stávajících sítí a jejich předpokládaným pozicím (viz. podélný profil). Šachta se bude skládat ze dna, vyrovnávacích prstenců a následně zákrytové desky s pochozí krycí mříží (dvojitou). Vstup do šachty bude opatřen stupadly, aby mohla být šachta udržována a sezonně čištěna dle potřeb.

Na horskou vpust' nebude napojeno odvodnění přilehlého chodníku ani vsakovací průleh.

Napojení na stávající dešťovou kanalizaci v ulici Markupcova

Na stávající stoce v místě uvažovaného napojení bude osazena nová tvarovka – odbočná vložka. Dle městských standardů je možné provést dodatečné napojení potrubí přípojky DN 200 na trubní stoku PVC d315 se provede na nově vysazenou odbočnou tvarovku příslušného PVC d315/200 mm. Dodatečné napojení přípojky na stávající uliční stoku je oprávněn provést pouze provozovatel nebo správce s vědomím provozovatele. Způsob napojení může provozovatel upravit na místě.

Zkoušky vodotěsnosti

Na potrubí budou provedeny zkoušky těsnosti potrubí kanalizace a šachet.

Vytyčení

Před zahájením prací je nutno veškeré sítě si nechat vytyčit od správců sítě. Veškeré lomové body, napojení, pozice horské vpusti jsou uvedeny v souřadnicích JTSK.

Konstrukční a materiálové řešení

Během výstavby budou dodrženy veškeré technologické postupy a doporučené postupy výrobce dle technických listů. Materiálové řešení je řešeno ve standardu 21. Století a budou použity materiály, které jsou zdravotně nezávadné a bezpečné pro budoucí užívání stavby.

Mechanická odolnost a stabilita

Mechanická odolnost a stabilita stávajícího objektu je zaručena použitými stavebními materiály, které jsou určeny i pro výstavbu podobných objektů.

Ochrana stávajících sítí

Před zahájením výkopových prací je nutno nejdříve veškeré inž. sítě vytyčit, následně před zahájením prací s použitím mechanizačních prostředků ručně sítě obnažit a zajistit je proti poškození, a pak je možno při shora uvedených podmínkách použít hloubící stroje.

V ochranných pásmech silových kabelů, sdělovacích kabelů, dále při křížení a souběhu s dalšími stávajícími inženýrskými sítěmi je nutno provádět výkopové práce ručně za dodržení podmínek správců inž. sítí.

Při použití mechanizačních prostředků v blízkosti částí pod elektrickým napětím je nutno postupovat podle odd. 6, §19 výnosu FMPE č.1/79.

Výkopové práce v ochranném pásmu ostatních inž.sítí budou provedeny ručně s co největší opatrností.

Veškeré sítě, které budou křížit potrubí dešťové kanalizace musí být ochráněny pomocí chrániček. Před záhozem stavebních rýh dešťových potrubí je nutno obnovit stávající ochranná opatření stávajících sítí – signalizační vodiče, pásy, chráničky a podobné.

Řešenou lokalitou prochází vodovodní přívaděče ÚV Káraný – Flora tyto sítě je nutno ochránit s maximální obezřetností. V ochranném pásmu této sítě budou práce probíhat výhradně ručně.

Ve spodní části při přechodu do ulice Markupcova se nachází slaboproudé vedení ve správě CETIN a.s. – jedná se o **optickou síť**. Je nutno dodržet podmínky uvedené ve stanovisku tohoto správce.

Ve spodní části v místě ulice Markupcova v místě napojení na stávající stoku přípojka kříží vodovod, splaškovou kanalizaci, veřejné osvětlení.

Obnova povrchů

V rámci výkopů je nutné rozebrat část zpevněné pěší komunikace asfaltového krytu parku Jizbická. Tento povrch následně po usazení odtokového žlabu s mříží bude doasfaltován a spáry budou zality zálivkou.

Po dokončení povrchové trasy a dokončení podzemních částí budou veškeré dotčené povrchy obnoveny do původního stavu. Travní plochy budou osety parkovým travním semenem, plochy ze zámkové dlažby v ulici Markupcova budou opět seskládány do původního řešení. U skládaných dlažeb se předpokládá ztratnost cca. 20%. Veškeré zásypy jako podkladové vrstvy je nutno hutnit dle předpisů výrobce.

Betonové obrubníky (příp. ocelové v parkové části) budou provedeny v rozsahu určeném grafickou částí jako nové. Obnova povrchů bude probíhat v souladu Usnesení Rady hlavního města Prahy číslo 127 ze dne 28.1.2014. Přídlažby žlabů budou probíhat ze žulových kostek rozměru 10x10cm

Předpokládané skladby povrchů

Dlažba komunikace

Betonová dlažba	DL	80 mm
Ložní vrstva dlažby	L	40 mm (štěrk 4-8mm)
Štěrkodrt'	ŠD	250 mm (0-63mm) - <i>Hutněno na 70 MPa</i>

Dlažba chodník

Betonová dlažba	DL	60 mm
Ložná vrstva dlažby	L	30 mm (štěrk 4-8mm)
Štěrkodrt'	ŠD	150 mm (0-63mm) - <i>Hutněno na 50 MPa</i>

Asfalt chodník

Asfalt	ABJ III	50 mm
Recyklovaný materiál	R MAT	50 mm
Mechanicky zpevněné kamenivo	MZ	150 mm <i>hutněno na 45 MPa</i>

5. Závěrečná ustanovení

V této dokumentaci byly zvoleny doporučené referenční materiály, výrobky a systémy, které vykazují požadované technické parametry. Tyto materiály, výrobky a systémy mohou být nahrazeny jinými za předpokladu zachování požadovaných technických parametrů těchto zvolených a doporučených referenčních standardů. Výše uvedený postup musí být vždy konzultován s GP a odsouhlasen investorem se zapsáním do stavebního deníku.

Bezpečnost práce se bude řídit dle sbírky zákonů č.591/2006 Sb. Bezpečnost práce na stavbě bude řídit koordinátor BOZP, který bude dbát na: dodržení veškerých požadavků na pracoviště stanovených právním předpisem, na právní předpisy upravující podmínky zdraví zaměstnanců při práci.

Zhotovitel zajistí aby při používání strojů a technických zařízení byly dodrženy veškeré požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci, dále zajistí splnění požadavků na organizaci práce a pracovní postupy stanovené v příloze č.3 sbírky zákonů č.591/2006 Sb, jestliže se na staveništi plánují nebo provádějí práce uvedené v §3 odstavec b. Sbírka zákonů č. 591/2006 Sb.

Dále musí být splněny **Obecné požadavky**, např. požadavky na zajištění staveniště; Zařízení pro rozvod energie. Kompletní výpis obecných požadavků je v příloze č.1 sbírky zákonů č.591/2006 Sb.

Musí být také dodrženy **Minimální požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při provozu a používání strojů a nářadí na staveništi** např. obecné požadavky na obsluhu strojů; Stroje pro zemní práce; Míchačky; Mechanické lopaty. Kompletní výpis minimálních požadavků na bezpečnost a ochranu zdraví je v příloze č.2 sbírky zákonů č.591/2006 Sb.

Také je třeba dodržet **Požadavky na organizaci práce a pracovní postupy** např. Skladování a manipulace s materiálem; Příprava před zahájením zemních prací; Zajištění výkopových prací. Kompletní výpis požadavků na organizaci práce a pracovní postupy je v příloze č.3 sbírky zákonů č. 591/2006 Sb.

Zadavatel stavby je povinen doručit oblastnímu inspektorátu práce **Oznámení o zahájení prací**. Jeho náležitosti jsou v příloze č.4 sbírky zákonů č. 591/2006 Sb.

Pro práce a činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví je nutno zpracovat plán jehož náležitosti jsou v příloze č.5 sbírky zákonů č.591/2006 Sb.

Součástí dodavatelské dokumentace je technologický nebo pracovní postup, který musí být po dobu stavebních-montážních prací k dispozici na stavbě.

Všechny změny oproti této dokumentaci je nutno konzultovat s projektantem této dokumentace.

Toto dílo je chráněno autorským zákonem č. 121/2010 Sb. v pozdějším znění. K jeho užití je třeba souhlasu zhotovitele.

V Praze, 09/2022

Petr Novotný
Ing. Kamil Kubánek