

NÁZEV STAVBY		PŘÍR					
Náměstí Běchovice							
STUPEŇ		DPS					
Dokumentace pro provádění stavby							
STAVEBNÍK							
Městská část Praha - Běchovice, Českobrodská 3, 190 11 Praha - Běchovice							
GENERÁLNÍ PROJEKTANT		HLAVNÍ INŽENÝR PROJEKTU					
Tomekarchitekti		Ing. arch. Ondřej Tomek <i>O. Tomek</i>					
Tomek architekti s.r.o.		ARCHITEKT					
Daňkova 3333/5, 14300 Praha 4		Ing. arch. Ondřej Tomek					
Tel: +420603462563		ARCHITEKT					
email: tomekarchitekti@gmail.com		Ing. arch. Milena Tomková					
ZPRACOVATEL ČÁSTI		ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT ČÁSTI					
SIPK - ING. JOSEF FUK		Ing. Josef Fuk					
P.O. BOX 174, PRAHA 6, 160 00		VYPRACOVAL					
TEL.: +420233325637		Ing. Jiří Fuk					
E-mail: sipk-fuk@sipk.cz		VYPRACOVAL					
		VYPRACOVAL					
ČÁST DOKUMENTACE		DATUM					
D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ		04/2021					
D.1 STAVEBNÍ ČÁST		FORMÁT					
03 SO 301 Kanalizace		7 x A4					
		ČÍSLO PROJEKTU					
		T013					
OBSAH ČÁSTI		SOUŘADNICOVÝ SYSTÉM					
TECHNICKÁ ZPRÁVA		JTSK					
		VÝŠKOVÝ SYSTÉM					
		ČSNS/Bpv					
IČD		MĚŘÍTKO					
19	013	DPS	D.1	03	01	00	-

Název stavby: **Náměstí Běchovice**

Investor: **Městská část Praha – Běchovice,**  
Českobrodská 3,  
190 11 Praha - Běchovice

Generální projektant: **Tomek architekti s.r.o.,**  
Daňkova 3333/5,  
14300 Praha 4

Projektant části: **STAVEBNÍ, INŽENÝRSKÁ A PROJEKTOVÁ  
KANCELÁŘ ING. JOSEF FUK**  
Autorizovaný inženýr v oboru pozemní stavby  
V seznamu autorizovaných osob vedeném ČKAIT veden pod číslem 0007055  
V Podbabě 2516, Praha 6, 160 00, P.O.BOX 174, Praha 6 - Dejvice, 160 00  
TEL.: 233325637, 233335294, FAX: 233333238, E-mail: sipk-fuk@sipk.cz

Zakázka č.: **F-2106**

Datum : **04. 2021**

Stupeň : **DPS**

Díl : **D.1 Stavební část  
D.1 03 SO 301 Kanalizace**

## **TECHNICKÁ ZPRÁVA**

V Praze 30. III. 2021

Ing. Jiří Fuk

## **1 – ÚVOD**

Předmětem vypracování projektové dokumentace – „Náměstí Běchovice“, je návrh napojení objektu technologické šachty kanalizační přípojkou splaškové na stoku veřejné splaškové kanalizace a dále návrh dešťové kanalizace v prostoru úprav náměstí včetně nádrže na zachytávání dešťových vod s bezpečnostním přepadem.

## **2 – VÝCHOZÍ PODKLADY**

Podkladem pro vypracování projektové dokumentace bylo:

- jednání s hlavním projektantem stavby
- výkresové podklady stavební části,
- výkresové podklady veřejných rozvodů kanalizace, vodovodu a plynovodu.

Podkladem pro vypracování byly stavební výkresy, požadavky investora a ostatních profesí, platné normy ČSN a platné předpisy.

## **3 – OBSAH PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE**

D.1 03 01	TECHNICKÁ ZPRÁVA	-
D.1 03 02	SITUACE	1:250
D.1 03 03	PŘÍPOJKA SPLAŠKOVÉ KANALIZACE PODÉLNÝ ŘEZ, PŘÍČNÝ ŘEZ	1:100, 1:25
D.1 03 04	PŘÍPOJKA SPLAŠKOVÉ KANALIZACE ŠACHTA DN200, VZOR NAPOJENÍ	1:25
D.1 03 05	PODÉLNÉ ŘEZY DEŠŤOVÉ KANALIZACE, PŘÍČNÝ ŘEZ,	1:100, 1:25
D.1 03 06	VÝÚSTNÍ OBJEKT, ŠACHTA DN150	1:25
D.1 03 07	NÁDRŽ NA DEŠŤOVOU VODU	1:50

## **4. – PŘÍPOJKA SPLAŠKOVÉ KANALIZACE**

### **4.1 – ŘEŠENÍ PŘÍPOJKY:**

Projekt řeší kanalizační přípojku splaškové kanalizace pro prostor úprav náměstí na pozemcích parc. č. 49, 50/1, 52, 56, 60, 61, 62, 194 a 193, k. ú. Běchovice.

Pro objekt technologické šachty bude vybudována na pozemcích parc. č. 49, 50/1 (k. ú. Běchovice) kanalizační přípojka z potrubí KG2000 PP DN200 v délce 1,28m, která bude napojena na kanalizační potrubí obecní splaškové kanalizace PVC DN315 severně od objektu technologické šachty. Napojení nové přípojky splaškové kanalizace na stávající potrubí oddílné splaškové kanalizace bude provedeno šikmou navrtávkou na stoku, pro kterou se použije odbočkové sedlo pro trouby z PVC pro připojení potrubí DN200, osazené do vývrtu příslušného profilu. Navrtávka bude provedena podle podmínek správce veřejné kanalizace. Sklon potrubí přípojky je navržen min. 2,0 %, max. 40 %. Uložení je patrné z příčného a podélného řezu potrubím. Způsob a hloubka napojení budou upřesněny podle skutečného provedení potrubí stoky.

Přípojka bude ukončena revizní šachtou na pozemku parc. č. 50/1. Šachta je navržena jako vstupní.

Revizní šachta je uvažována z prefabrikovaných dílů, betonová průměru 1000 mm. Poklop šachty bude použit DN625 (podle ČSN-EN 124) s celolitinným, odvětraným víkem.

Do této šachty bude napojeno svodné potrubí z objektu DN150.

Mezi revizní šachtou a objektem bude provedena vnější část kanalizačního rozvodu v zemi, na ní bude napojen ležatý rozvod z objektu. Vnitřní rozvod je řešen v samostatné části – Technologie fontány. Za vstupem do technologické šachty bude osazena zpětná klapka a vodní zápachový uzávěr. Do tohoto potrubí bude sveden odpad z technologie fontány.

Uložení potrubí je patrné z příčného řezu a bude provedeno podle podmínek správce kanalizace.

Uložení potrubí musí být provedeno dle ČSN EN 1610

#### **Podloží trubek**

Trubky se ukládají do výkopu na zhutněnou pískovou nebo štěrkopískovou spodní vrstvu (lože podsyp) o minimální tloušťce 10 cm, v kamenitém podloží a na skále min. 15 cm.

#### **Zásyp potrubí v účinné vrstvě**

Jako účinná vrstva se označuje vrstva zeminy do 30 cm nad horní okraj trubky. Zemina se zde sype z přiměřené výšky, aby nedošlo k poškození potrubí.

Násyp a hutnění se provádí po vrstvách, vždy po obou stranách trubky. Hutní se ručně, nebo lehkými strojními dusadly, nehtují se nad vrcholem trubky.

Je třeba dodržet předepsaný minimální stupeň hutnění:

Většinou platí pro nesoudržné zeminy D Pr = 95%

pro soudržné zeminy D Pr = 92%

V celé účinné vrstvě je možno použít písek, resp. zeminu bez ostrohranných částic; pro trubky do DN 200 o zrnitosti max. 20 mm, od DN 250 max. 30 mm. Při hutnění je nutno dbát na to, aby se potrubí výškově nebo směrově neposunulo. Zvláště dobře je nutno hutnit zeminu do dosažení výše alespoň jedné třetiny průměru trubky.

#### **Hlavní zásyp potrubí**

K zásypu se použije materiál, který je možno bez potíží zhutnit, přednostně hrubozrnný materiál nebo materiál se smíšeným zrnem.

Je-li zaručeno pečlivé zhutnění, smí se při dodržení obsahu vody v tomto materiálu použít i další materiály podle podmínek výrobce trubek. K dosažení požadovaného hutnění se použijí vhodné mechanismy. Velikost částic (kamenů) zde doporučujeme do max. 150 mm.

#### **Šachta**

Revizní kanalizační šachta na přípojce je navržena jako prefabrikovaná betonová o vnitřním průměru 1000 mm. Šachta bude sestavena z šachetního dna pro potrubí DN200, šachetních skruží a přechodové desky dle ČSN EN 1917, bude vybavena žebříkovými stupadly. Šachta bude ukončena litinovým poklopem D400 s vyrovnávacími prstenci. Poklop podle pražských standardů se znakem a označením Pražská kanalizace.

Dno kanalizační šachty se usadí na dno výkopové rýhy. Šachtové dílce jsou vyráběny s hrdlem a dříkem, pro použití těsnících prostředků. Uložení a montáž bude provedena technologického postupu pro montáže šachet dodaných výrobcem dílů.

Do šachty bude napojeno svodné potrubí splaškové kanalizace z objektu technologické šachty.



## **4.2 – PŘEDPOKLÁDANÁ SPOTŘEBA – SPLAŠKOVÉ VODY.**

Odpadní vody z prostor budoucí kaple v prostoru náměstí bude odvedena samostatnou přípojkou, jejíž řešení bude součástí samostatného projektu. Odpadní vody ze systému zásobování vodou budované fontány v době letní sezóny se předpokládají 10,0m³/rok.

Předpokládaná spotřeba vody v prostorách úprav náměstí odváděná do kanalizace:

$$Q_p = 10/250 = 40 \text{ l/den} \quad 0,04 \text{ m}^3/\text{den}$$

Maximální denní potřeba vody  $Q_m$ :

$$Q_m = Q_s \times k_d \quad k_d = 1,29 \\ Q_m = 0,04 \times 1,29 = 0,05 \text{ m}^3/\text{den}$$

Maximální hodinová potřeba  $Q_h$ :

$$Q_h = Q_m \times k_h \quad k_h = 2,3 \\ Q_h = 0,05 \times 2,3 = 0,12 \text{ m}^3/\text{den} \quad 5,0 \text{ l/hod} = 0,001 \text{ l/s}$$

Roční spotřeba vody  $Q_r$ :

$$Q_r = 54 \text{ m}^3/\text{rok}$$

## **5 – DEŠŤOVÁ KANALIZACE**

### **5.1 – ŘEŠENÍ DEŠŤOVÉ KANALIZACE:**

Projekt řeší odvod a zachytávání dešťových vod pomocí dešťové kanalizace pro prostor úprav náměstí na pozemcích parc.č. 49, 50/1, 52, 56, 60, 61, 62, 194 a 193, k. ú. Běchovice, včetně bezpečnostního přepadu zaústěného do Požárního rybníka.

Dešťové vody ze zpevněných ploch jsou odváděny dešťovou kanalizací. Tato kanalizace je navržena z kanalizačních trubek KG2000 PP DN150, hrdlových hladkých a příslušných tvarovek.

Dešťové vody ze zpevněných ploch jsou zachytávány pomocí liniových žlabů a dvorních vpustí. Řešení zpevněných ploch a spádování a umístění odvodňovacích prvků řeší samostatná část dokumentace – SO101 Komunikace a zpevněné plochy.

Liniový žlab je navržen z polymerického betonu s integrovaným vnitřním těsněním šířky 185 mm (H=285 mm) s litinovou mřížkou s designem přírodního motivu viz detail (výkres č. D.1 03 07), únosnost celé konstrukce žlabu: D400, žlab odvodněný systémovou hlubokou vpustí s kalovým košem.

Dvorní vpusti jsou navrženy z polymerického betonu s litinovým roštem 300/300 mm, s bezšroubovou aretační mřížkou, s lapačem nečistot (košem) a zpětnou klapkou.

Dešťová kanalizace je od dvorní vpusti DV1 a vpusti liniového žlabu svedena do nádrže na dešťovou vodu, kterou tvoří AS-NADRZ 28,1 ER N (2,5/6,16/2,16m; užitný objem 22,32m³) s příslušenstvím řádně

uložená a obetonovaná podle technologického předpisu výrobce. Do této nádrže budou svedeny i vody z drenážního potrubí navrženého v rámci SO101 Komunikace a zpevněné plochy. Zachycené vody budou využity jako užitková voda na zalévání zeleně apod. Dispozice a uložení svodů dešťové kanalizace je patrné z výkresové dokumentace.

Odpad z vpusti objektu pítka bude sveden potrubím DN125-KG SN8-1,90m do retenčně vsakovacího objektu východně od pítka. Tento objekt bude tvořit prostor 2,0/5,0m hloubky 0,75 m vyplněný štěrkem. Na dno a boky bude položena geotextilie a výkop bude do výšky 0,75 m vyplněn kačirkem frakce 32/63 (případně makadamem obdobné frakce). Do výkopu bude pomocí přírodního potrubí sveden přívod od pítka. Rozváděcí potrubí musí mít otvory nebo štěrby a hladký vnitřní povrch. Děrování musí být dimenzováno a rozmístěno tak, aby se zabránilo průniku vyplňovaného materiálu do rozváděcího infiltračního potrubí, a aby umožňovalo snadný průtok přivedených vod děrováním bez zanášení (ucpávání). Rozváděcí infiltrační potrubí bude uloženo symetricky k ose se sklonem přibližně 0,5 % ve směru průtoku. Rozváděcí infiltrační potrubí bude zapuštěno do nezámrazné hloubky. Dno RVZ bude umístěno min. cca 1,3 m pod terén. Výkop vyplněný kačirkem bude shora překryt geotextilií a následně bude proveden zpětný zásyp výkopovou zeminou. Na konci přírodního potrubí bude osazena revizní prefabrikovaná plastová šachta.

Vsakovací zařízení je umístěno v dostatečné vzdálenosti od okolních objektů.

Přebytečné dešťové vody budou z nádrže na dešťovou vodu svedeny bezpečnostním přepadem – potrubím z kanalizačních trubek KG2000 PP DN150 přes revizní šachtu a dále do přilehlého Požárního rybníka.

Dešťová kanalizace od dvorní vpusti DV2 v jižní části náměstí je svedena pomocí kanalizačních trubek KG2000 PP DN150 do stávající dešťové kanalizace, která svádí dešťové vody ze stávajícího štěrbinového žlabu u komunikace v jižní části náměstí. Hloubka a způsob napojení bude upřesněn po odhalení stávajícího potrubí.

## 5.2 – BILANCE DEŠŤOVÝCH VOD

Dešťové vody ze zpevněných ploch v prostoru úprav náměstí jsou zachytávány liniovým žlabem a dvorními vpustmi a dále svedeny ležatou dešťovou kanalizací.

### VÝPOČET ODTOKU DEŠŤOVÝCH VOD

Množství dešťové vody ze zpevněných ploch v prostoru úprav náměstí je

NAVRŽENÝ STAV		A		C		i	Q
typ povrchu:	dílčí plochy	plocha celkem	souč. odtoku	reduk. plocha	intenzita deště	odtok	
	m2	m2		m2	l/s.m2	l/s	
zelen, zatravněné plochy	172,00	172,00	0,05	8,60	0,017	0,15	
Zatravnovací tvárnice	83,00	83,00	0,20	16,60	0,017	0,28	
sady, hřiště	152,50	152,50	0,15	22,88	0,017	0,39	
zámková dlažba (komunikace)	156,00 58,00	214,00	0,50	107,00	0,017	1,82	
Kam. dlažba s mezerami, vsakování	1246,00 298,00	1544,00	0,30	463,20	0,017	7,87	
Dlažba s pískovými sparami	71,50 201,50 71,50 228,00	572,50	0,50	286,25	0,017	4,87	
posuzovaná plocha celkem		2738		904,525		15,38	

Q = 15,38 l/s

### Výpočet množství dešťových vod:

Srážkový úhrn pro danou lokalitu 587 mm/rok

$904,525 \cdot 0,587 = 531 \text{ m}^3/\text{rok}$

Roční množství dešťových vod pro odvodňované plochy je 0,53 tis. m<sup>3</sup>/rok

Průměrný průtok z toho: 0,016 l/s

Max. měsíční množství dešťových vod pro odvodňovanou střechu a max měsíční úhrn 87 mm je 79 m<sup>3</sup>/měs.

Koeficient optimální velikosti nádrže 20

Objem nádrže VP závisí na množství zachycené srážkové vody:  $VP = (531/365) \cdot 20 = 29,1 \text{ m}^3$

## 5.3 – NÁDRŽ NA DEŠŤOVÉ VODY

Je navržena nádrž z integrovaného polypropylénu PP nádrž, podzemní, hranatá, k obetonování (2,5/6,16/2,16m; užitný objem 22,32m<sup>3</sup>), uložená na podkladní betonové desce vyztužené sítí (Ø 6, oka 150/150), obetonovaná a opatřená poklopy pro zadláždění venkovní dlažbou 600/600 mm (ČSN 136305). Strop nádrže musí být neprodyšný a musí být nejméně 300 mm nad výpočtovou hladinou vody v nádrži.

Nesamonosná plastová nádrž – pro obetonování (ER N) Jedná se o jednoplášťový skelet nádrže určený k obetonování nebo jinému statickému zajištění na místě instalace. Plastový skelet nádrže slouží jako

nosič technologie zabezpečující vodotěsnost a ztracené vnitřní bednění výsledné betonové nádrže.

Skelet je vyrobený z plastových desek z polypropylénu hranatého tvaru. (ER N).

Skelet nádrže je vyráběn jako zastropení se vstupními otvory, které budou následně opatřeny poklopy pro zadláždění venkovní dlažbou 600/600 mm.

Nádrž je nutné uložit na železobetonovou desku odpovídající únosnosti s rovinností  $\pm 5$  mm a následně provést její statické zajištění (obetonování, včetně žel. bet stropní desky) proti všem předpokládaným zatížením. Vstupní plastové komínky je nutné i tyto komínky staticky zajistit (obetonovat). Způsob uložení poklopu dle EN 124 musí zajistit přenesení zatížení od poklopu mimo plastový skelet nádrže.

## **5.4 – POTRUBÍ DEŠŤOVÉ KANALIZACE**

Dešťová kanalizace je navržena z potrubí z kanalizačních trubek KG2000 PP DN150. Sklon potrubí přípojky je navržen min. 1,0%, max. 40%. Uložení je patrné z příčného a podélného řezu potrubím.

V lomovém bodě bezpečnostního přepadu je navržena revizní šachta. Je navržena prefabrikovaná plastová šachta Ø425mm s litinovým poklopem.

Potrubí bezp. přepadu pod chodníkem a moem provedeno podkopem (protlakem) tak, aby nebyla narušena konstrukce nedávno realizovaných povrchů. Protlakem bude protažena ochranná trubka PP DN200, do které bude vloženo vlastní potrubí kanalizace DN 150. Při realizaci nutno věnovat zvýšenou pozornost na dodržení spádových poměrů.

### **Instalace šachty**

Dno výkopu se upraví pomocí písku, jemného štěrku nebo štěrkopísku o tloušťce cca 10 cm. Při hloubení výkopu je nutno dbát na to, aby připojení potrubí k šachtě mohlo být provedeno bez vzniku napětí ve spojích, v oblastech s nestabilním podložím je možné podbetonování.

Podloží se hutní na hodnotu 90% DPr, v případě výskytu podzemní vody se tloušťka podloží zvětší asi na 20 cm a je doporučeno použití geotextilie pro zabránění možného vyplavení částic obsypu.

Šachtové dno se uloží tak, aby zeminou bylo rovnoměrně podepřeno tělo šachty i hrdla. Tak jako u trubek nesmí dojít k bodovému uložení na kamenech, výčnělcích apod. Poloha se zkontroluje pomocí vodováhy. Po připojení potrubí se znovu se zkontroluje poloha horní hrany.

Šachtové dno se obsype zásypovým materiálem (písek, štěrk, štěrkopísek) s neostrohrannými částicemi do 40 mm, (v okolí připojeného potrubí se velikost částic řídí údaji pro potrubí). Zásyp se po vrstvách zhutní.

Šachta se dále obsypává vhodným materiálem v rovnoměrných vrstvách max. 20 cm tlustých, dobře se zhutňuje v celém objemu a dbá se, aby obsyp vyplnil mezeru mezi žebry. V těsné blízkosti (do 20 cm) se doporučuje v celé výšce použít ruční hutnění. Hutnění nesmí způsobit stranový pohyb šachty, prodloužení nebo teleskopu, ani jejich případnou deformaci.

Poklop šachty bude použit s litinovým víkem.

Uložení potrubí bude provedeno obdobně jako u splaškové kanalizace, viz kap. 4.1.

## **5.5 – VÝÚSTNÍ OBJEKT**

Vyústění v břehu potoka a rybníka bude opevněno dlažbou z lom. kamene do betonu 500 mm na každou stranu. Způsob je patrný z výkresové dokumentace.

U dlažeb do betonového lože se nejprve na upravený terén rozprostře štěrkopísková podkladní vrstva tl. 100 mm, která zajistí odvodnění podkladu. Následně pak se rozprostře lože ze zavlhlé betonové směsi, do kterého se klade dlažební kámen. Tloušťka betonového lože má činit nejméně polovinu tloušťky dlažby. Vytlačená betonová směs lože ve spárách bude upěchována tak, aby zůstala volná spára do úrovně, jež nebude výše než min. 100 mm pod horní hranu kamene. Případné nepevné části budou před spárováním odstraněny. Spáry se vyplní a zatrou cementovou maltou tak, aby malta zůstala asi 5 mm pod lícem.

## **6 – ZPŮSOB PROVÁDĚNÍ:**

Provádění výkopů je patrné z přílohy příčný řez potrubím a podélného řezu. Je uvažován pažený výkop.

Konstrukce přípojky a její uložení je patrné z výkresové dokumentace.

Přípojka bude provedena podle ČSN 75 6101. Zemní práce na přípojce budou provedeny dle ČSN 73 3050. Hloubka výkopu se bude pohybovat do 3,0 m. Dno rýhy bude opatřeno pískovým ložem nebo upraveno tak, aby se potrubí neopíralo o kameny a jiné tvrdé předměty, které by mohly deformovat stěnu trubky. Nad potrubím bude proveden obsyp nejprve pískem bez ostrých zrn nebo přesátou zeminou a dále zásyp zeminou do původního terénu.

Provádění a zkoušení kanalizační přípojky v otevřené rýze řeší ČSN EN 1610.

Narušené zpevněné povrchy budou uvedeny do původního stavu.

Před zahájením stavby je nutno vytyčit veškerá podzemní zařízení a zajistit, aby nedošlo k jejich poškození. Trasy a hloubky těchto vedení nutno vytyčit přímo v terénu pracovníky příslušných správcovských organizací.

Výkopy budou zasypany zhutněným zásypem do úrovně rostlého terénu, povrchy budou upraveny do původního stavu.

Potrubí bezp. přepadu pod chodníkem a molem provedeno podkopem (protlakem) tak, aby nebyla narušena konstrukce nedávno realizovaných povrchů. Protlakem bude protažena ochranná trubka PP DN200, do které bude vloženo vlastní potrubí kanalizace DN 150. Při realizaci nutno věnovat zvýšenou pozornost na dodržení spádových poměrů.

Veškeré práce budou provedeny dle platných norem a předpisů především: ČSN 75 6101 „Stokové sítě a kanalizační přípojky“, ČSN 736005 „Prostorová úprava podzemního vedení“, ČSN 733050 „Zemní práce“, ČSN 75 6115 „Bezvýkopové provádění stok“, ČSN 75 6760 „Vnitřní kanalizace“.

Dále bude postupováno dle pokynů správce kanalizace.

Umístění přípojky je patrné ze situace, uložení v zemi je dáno příčným řezem přípojkou.

## **7 - ZKOUŠKY POTRUBÍ**

Po zhotovení veškerého potrubí budou provedeny zkoušky těsnosti. Zkouška těsnosti se provádí vždy po sestavení části nebo celého potrubí – před jeho zazdáním či zasypáním.

Potrubí nevyžaduje žádnou povrchovou úpravu ani izolaci.

Před uvedením kanalizačních přípojek do provozu se provádí předepsané zkoušky vodotěsnosti podle ČSN 75 6909 „Zkoušky vodotěsnosti stok a kanalizačních přípojek“, kontrola průtočnosti, kontrola skutečného provedení podle ČSN EN 1610, geodetické zaměření a vytyčení podle čl. 8.5.7 a 8.5.8 ČSN 75 6101, podle ČSN 73 0212-4, ČSN 73 0420-1 a ČSN 73 0420-2.

## **8 – POŽADAVKY NA PROVÁDĚNÍ STAVBY**

Při provádění stavby se musí brát v úvahu okolní prostředí, velikost zařízení staveniště. Dále je nutné dodržovat všechny předpisy a vyhlášky týkající se provádění staveb, bezpečnosti práce a ochrany životního prostředí a ochrany zdraví lidí.

Dodavatel stavby zpracuje technologický postup provádění, který mimo vlastní technologii realizačních prací bude obsahovat i zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, jakož i hygienická opatření.

Při realizaci stavby je nutno dodržovat ustanovení všech bezpečnostních předpisů, nařízení, norem a výnosů týkajících se příslušného druhu stavby.

Veškeré práce budou provedeny dle platných norem a předpisů především: ČSN 75 6101 „Kanalizační sítě a kanalizační přípojky“, ČSN 75 6760 „Vnitřní kanalizace“, ČSN 73 6005 „Prostorová úprava podzemního vedení“, ČSN 733050 „Zemní práce“, ČSN 75 6909 „Zkoušky vodotěsnosti stok a kanalizačních přípojek“.

Stavbou nesmí být narušeny stávající inženýrské sítě. Před zahájením stavby musí být vytyčeny všechny inženýrské sítě v zájmovém prostoru. V blízkosti stávajících sítí se musí provádět zemní práce ručně.

Výkopy musí být zajištěny proti pádu osob a řádně označeny.

Dodavatel nesmí zahájit výkopové práce před vytyčením podzemních zařízení a ověřením průběhu zástupci správců.