

# **DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY**

***„REKONSTRUKCE SÍDLIŠTĚ SPÁLENÍŠTĚ, II. ETAPA, CHEB“***

## ***B.2.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA***

***SO 301 - OBJEKTY VODOHOSPODÁŘSKÉ***

Název stavby : Rekonstrukce sídliště Spáleniště, II. etapa, Cheb

Místo stavby : Cheb

Stavebník : Město Cheb

HIP : Bc. Michal Pašava

Zodp. projektant : Ing. Petr Ontko, ČKAIT 0300965

Datum : 03/2025

Zakázkové číslo : 234/2022

# Obsah

1. Technická zpráva .....	2
1.1. Dešťová kanalizace .....	2
1.2. Kanalizační přípojky dešťové .....	5
1.3 Retenční nádrže .....	6
1.4 Odlučovač lehkých kapalin .....	8
2. Kontrolní plán prací .....	9
3. Výkresy a přílohy .....	9

# 1. TECHNICKÁ ZPRÁVA

## 1.1. DEŠŤOVÁ KANALIZACE

Dešťové vody ze severozápadní části vnitrobloku budou odtékat kanalizačními přípojkami vpustí a okapových svodů napojenými na navrhovanou **kanalizační stoku dešťovou D1.1**. Ve staničení 0,0 v ul. Kosmonautů bude stoka D1.1 napojena na stávající kanalizační šachtu Sst6 a ve staničení 127,4 bude stoka ukončena kanalizační šachtou S1.1.5. Kanalizační stoka D1.1, s celkovou délkou 88,2 m je navržena z PP kanalizačního potrubí žebrovaného s plným žebrem DN 150 (staničení 27,0 ÷ 31,4) a DN 250 (staničení 42,3 ÷ 127,4) s minimální kruhovou tuhostí 10 kN/m<sup>2</sup> dle ČSN EN 13476 a DIN 16961. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Hloubka uložení kanalizačního potrubí bude činit 1,4 ÷ 2,75 m podle konfigurace terénu. Výškové a délkové poměry stoky viz výkres podélného profilu č. B.2.3.

Kanalizační potrubí stoky D1.1 bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy. Dno výkopové rýhy bude upraveno do požadované nivelety. V případě zasažení hladiny podzemní vody bude při okraji rýhy nezbytné instalovat drenážní potrubí PVC D50 flexibilní s obsypem těžkým kamenivem fr. 4 ÷ 8 mm do rýhy s rozměry 250 x 150 mm. Drenážní potrubí bude ukončeno v čerpací jímce a v průběhu montáže potrubí bude nutné zajišťovat čerpání podzemní vody tak, aby kanalizační potrubí bylo pokládáno do suchého lože. Po dokončení potrubí bude funkce drenáže ukončena a potrubí bude zaslepeno.

Potrubí kanalizace bude pokládáno do hutněného lože z netříděného štěrkopísku fr. 0 ÷ 22. Boční obsyp a krycí zásyp budou provedeny rovněž z netříděného ŠTP fr. 0 ÷ 22. Obsyp a krycí zásyp budou hutněny, avšak pro hutnění vrstvy tl. 300 mm přímo nad potrubím musí být použito pouze lehké hutnící techniky (hutnící pěch či vibrační deska). Nakonec bude proveden zásyp rýhy vhodnou zeminou se zhutněním. Zásyp zeminou musí být důkladně hutněn, přičemž míra zhutnění zásypu hodnoceno parametrem D bude ve volném terénu  $D \geq 95\%$  PSC a ve zpevněných plochách  $D \geq 98\%$ , resp. v aktivní zóně  $D \geq 100\%$ . Uložení potrubí do výkopu viz výkres č. B.2.12.

V úseku staničení 0 ÷ 27,0 stoky D1.1 bude využito stávající kanalizační potrubí KT DN 300, které bude v rámci stavby předmětem **sanace potrubí**. Ve staničení 22,5 je kanalizační stoka přerušena betonovou překážkou. V rámci stavby bude překážka odstraněna pomocí kanalizačního robota a potrubí bude v celé délce 27 m sanováno metodou hadicového reliningu, tj. opravou potrubí výstelkovou hadicí. Vytvrzení polyesterové pryskyřice výstelkové hadice bude prováděno UV zářením případně jiným způsobem podle zvolené metody.

Dešťové vody z jihozápadní části vnitrobloku budou odtékat kanalizačními přípojkami vpustí a okapových svodů napojenými na navrhovanou **kanalizační stoku dešťovou D1.2**. Ve staničení 0,0 bude stoka D1.2 napojena na retenční nádrž RN1 a ve staničení 52,9 bude stoka ukončena kanalizační

šachtou S1.2.2. Kanalizační stoka, s celkovou délkou 52,9 m je navržena z PP kanalizačního potrubí žebrovaného s plným žebrem DN 250 s minimální kruhovou tuhostí 10 kN/m<sup>2</sup> dle ČSN EN 13476 a DIN 16961. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Hloubka uložení kanalizačního potrubí bude činit 1,8 ÷ 2,7 m podle konfigurace terénu. Kanalizační potrubí stoky D1.2 bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy podle stejných zásad jako potrubí stoky D1.1. Výškové a délkové poměry stoky viz výkres podélného profilu č. B.2.4.

Dešťové vody z východní části vnitrobloku budou odtékat kanalizačními přípojkami vpustí a okapových svodů napojenými na navrhovanou **kanalizační stoku dešťovou D2.1**. Ve staničení 0,0 v ul. V Zahradách bude stoka D2.1 napojena na stávající dešťovou kanalizaci. V místě napojení bude vysazena nová kanalizační šachta S2.1.1. Stoka D2.1 bude ve staničení 147,5 ukončena kanalizační šachtou S2.1.6. Kanalizační stoka D2.1, s celkovou délkou 130,6 m je navržena z PP kanalizačního potrubí žebrovaného s plným žebrem DN 150 (staničení 0,0 ÷ 31,3), DN 250 (71,4 ÷ 147,5) a DN 300 (staničení 48,2 ÷ 71,4) s minimální kruhovou tuhostí 10 kN/m<sup>2</sup> dle ČSN EN 13476 a DIN 16961. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Hloubka uložení kanalizačního potrubí bude činit 1,6 ÷ 2,7 m podle konfigurace terénu. Kanalizační potrubí stoky D2.1 bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy podle stejných zásad jako potrubí stoky D1.1. Výškové a délkové poměry stoky viz výkres podélného profilu č. B.2.5.

Dešťové vody z jižní části vnitrobloku budou odtékat kanalizačními přípojkami vpustí a okapových svodů napojenými na navrhovanou **kanalizační stoku dešťovou D2.2**. Ve staničení 0,0 bude stoka D2.2 napojena na kanalizační stoku D2.1 a ve staničení 61,8 bude ukončena kanalizační šachtou S2.2.2. Kanalizační stoka D2.2, s celkovou délkou 61,8 m je navržena z PP kanalizačního potrubí žebrovaného s plným žebrem DN 250 s minimální kruhovou tuhostí 10 kN/m<sup>2</sup> dle ČSN EN 13476 a DIN 16961. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Hloubka uložení kanalizačního potrubí bude činit 1,7 ÷ 2,7 m podle konfigurace terénu. Kanalizační potrubí stoky D2.2 bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy podle stejných zásad jako potrubí stoky D1.1. Výškové a délkové poměry stoky viz výkres podélného profilu č. B.2.6.

V trase kanalizační stoky D1.1, D1.2, D2.1 a D2.2 jsou navrženy **kontrolní šachty kanalizační** podle tabulky č.1. Skladba šachetních dílů je řešena v příloze č.1 a 2.

Tab. 1 – Kanalizační šachty

Kanalizační stoka	Počet šachet	Označení šachet	Konstrukce šachet
D1.1	4	S1.1.1 ÷ S1.1.4	Prefabrikovaná Ø1000
	1	S1.1.5	Plastová Ø600
D1.2	2	S1.2.1 ÷ S1.2.2	Prefabrikovaná Ø1000
D2.1	6	S2.1.1 ÷ S2.1.6	Prefabrikovaná Ø1000
D2.2	1	S2.2.1	Prefabrikovaná Ø1000
	1	S2.2.2	Plastová Ø600

Prefabrikované šachty jsou navrženy jako typové z betonových prefabrikátů s vnitřním průměrem 1000 mm a tloušťkou stěny 120 mm. Prefabrikované šachetní dno šachty Ø1000/500 bude osazeno na podkladní desku z betonu tř.C 16/20 XC2 tl. 150 mm s rozměry 1,5 x 1,5 m. Zemní pláň pod podkladní deskou bude upravena a vyrovnána hutněnou vrstvou ze štěrkodrti fr. 0 ÷ 32 tl. 100 mm. Vtokové a výtokové otvory dna budou z výroby vystrojeny vložkou odpovídající materiálu potrubí. Kyneta a nástupnice dna budou betonové. Jak vtokové, tak výtokové potrubí budou zajištěna obsypem a krycím zásypem z netříděného ŠTP fr. 0÷22. Po osazení šachetních skruží Ø1000/xxx/120 a přechodového konusu Ø625÷1000/120 bude šachta obsypána vhodnou zeminou s minimálním zhutněním  $D \geq 98$  PCS a v aktivní zóně  $D \geq 100$ . Spojení šachetních dílců budou těsněny integrovaným pryžovým těsněním. Zhlaví šachty bude ukončeno kanalizačním poklopem celolitinovým s odvětráním v litinobetonovém rámu tř. D400 se znakem města Cheb.

Plastové šachty jsou navrženy jako typové plastové Ø600 podle ČSN EN 13598-2. PP šachetní dno bude osazeno do podkladního lože z betonu tř. C16/20 tl. 100 mm s rozměry 1 x 1 m. Po osazení PP šachetní roury Ø600 bude proveden obsyp šachty z netříděného ŠTP frakce 0 ÷ 22. Zhlaví šachty bude opatřeno litinovým poklopem Ø600 B125 osazeným do teleskopu. Konstrukce kanalizačních šachet viz vzorový výkres č. B.2.13.

#### **KŘÍŽENÍ KANALIZAČNÍHO POTRUBÍ A TEPELNÝCH SÍTÍ**

V rámci stavby se navrhuje křížení kanalizačního potrubí se stávajícími tepelnými sítěmi uloženými volně v terénu nebo v technickém kolektoru. Při provádění jak kanalizačních stok, tak kanalizačních přípojek je zhotovitel povinen dodržovat tyto zásady:

- před zahájením prací zajistit kontrolní kopané sondy prováděné ručním způsobem k ověření polohy a hloubky potrubí teplovodu nebo technického kolektoru,
- po úplném odkrytí potrubí teplovodu nebo technického kolektoru přizvat zástupce TERE A ke kontrole technického stavu potrubí teplovodu nebo kolektoru,
- po položení kanalizačního potrubí před jeho zásypem přizvat zástupce TERE A ke kontrole technického stavu potrubí teplovodu nebo kolektoru,
- teplovody vedené v technickém kolektoru neotvírat ani nerozebírat,
- výkop rýhy pod teplovodem nebo kolektorem provádět ručními prostředky nebo ručním zemním vrtákem v minimální šířce výkopové rýhy 200 mm od vnějšího pláště kanalizačního potrubí,
- pro hutnění zásypu kanalizačního potrubí a potrubí teplovodu použít pouze ruční pěst,
- pro hutnění obsypu a zásypu kolektoru používat pouze lehké vibrační desky s hmotn. do 50 kg.

Podrobnosti křížení kanalizačního potrubí a tepelných sítí viz výkresy č. B.2.14 a B.2.15.

## 1.2. KANALIZAČNÍ PŘÍPOJKY DEŠŤOVÉ

### KANALIZAČNÍ PŘÍPOJKY DEŠŤOVÉ ZE ZPEVNĚNÝCH PLOCH

Nová jímací zařízení dešťových vod ze zpevněných ploch (uliční vpusti UV1 ÷ UV24 a liniové vpusti LV1 ÷ LV6 ) budou napojeny na kanalizační dešťové stoky prostřednictvím kanalizačních přípojek. Součástí vodohospodářských objektů stavby jsou pouze přípojky jímacích zařízení, vlastní jímací objekty jsou součástí dopravní části stavby.

Přípojky, s úhrnnou délkou 214,7 m, resp. 61,4 m, jsou navrženy z kanalizačního PVC potrubí KG SN8 DN 150, resp. z PVC potrubí KG SN8 DN 200 podle ČSN EN 13476. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Výškové a délkové poměry vybraných přípojek viz výkresy podélných profilů č. B.2.7 ÷ B.2.9. Výškové a délkové parametry všech přípojek viz příloha č.3 a 4.

Napojení přípojek na kanalizační stoku bude provedeno jednak v trase pomocí kanalizační PP/PVC tvarovky – odbočky, jednak přímo do šachetního dna.

Kanalizační potrubí přípojky bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy se šířkou 0,9 m. Dno výkopové rýhy bude upraveno do požadované nivelety. Zásady pro uložení potrubí do výkopové rýhy jsou totožné s uložení kanalizační stoky D1.1.

### KANALIZAČNÍ PŘÍPOJKY DEŠŤOVÉ Z OBJEKTŮ

Okapové svody ze sousedních objektů bytových domů budou napojeny na kanalizační dešťové stoky prostřednictvím kanalizačních přípojek. Přípojky, s úhrnnou délkou 52,6 m, resp. 161,6 m, jsou navrženy z kanalizačního PVC potrubí DN 200, resp. DN 150 KG SN8. Spoj potrubí bude hrdlový s pryžovým těsnícím kroužkem. Výškové a délkové poměry přípojek viz výkresy podélných profilů č. B.2.10 a B.2.11.

Napojení přípojek na kanalizační stoku bude provedeno do šachetního dna kanalizační stoky dešťové. Kanalizační potrubí přípojky bude pokládáno do samostatné výkopové rýhy se šířkou 0,9 m. Dno výkopové rýhy bude upraveno do požadované nivelety. Zásady pro uložení potrubí do výkopové rýhy jsou totožné s uložení kanalizační stoky D1.1.

V trase přípojky bytového domu je navržena kanalizační šachta SK. Šachta je navržena jako typová plastové Ø400 podle ČSN EN 13598-2. PP šachetní dno Ø400 bude osazeno do podkladního lože z betonu tř. C16/20 tl. 100 mm s rozměry 0,7 x 0,7 m. Po osazení PP šachetní roury Ø400 bude proveden obsyp šachty z netříděného ŠTP frakce 0 ÷ 22. Zhlaví šachty bude opatřeno litinovým poklopem Ø400 tř. A15. Konstrukce kanalizačních šachet viz vzorový výkres č. B.2.13.

## 1.3 RETENČNÍ NÁDRŽE

### RETENČNÍ NÁDRŽ RN1

V trase kanalizační stoky D1.1 ve staničení 31,4 ÷ 42,3 je navržena **retenční nádrž RN1** s regulačním ventilem, která bude zajišťovat zdržení odtoku vody při dešti. Retenční nádrž je navržena jako typová prefabrikovaná ŽB podzemní nádrž skládaná s obdélníkovým půdorysem 10,3 x 4,3 m a světlou hloubkou 1,93 m. Nádrž bude montovaná z dílů a bude tvořena:

- 2 ks ukončovacího dílu s vnitřními rozměry 0,95 x 4,3 x 1,93 m,
- 4 ks průběžného dílu s vnitřními rozměry 2,1 x 4,3 x 1,93 m,
- a ŽB zákrytovou deskou tl. 250 mm se dvěma vstupními otvory Ø1000 mm.

Tab. 2 - Technické a provozní parametry nádrže RN1

Vnitřní rozměry – D x Š x Hl	10300 x 4300 x 1930 mm
Hladina maximální	488,15 m n.m.
Hladina minimální (odtok)	486,91 m. n.m.
Retenční objem	54,9 m <sup>3</sup>
Regulovaný odtok	1,5 l/s

Výkopová jáma s rozměry ve dně 11,8 x 5,8 m bude pažena. Stěny jámy budou upraveny ve sklonu 5:1 s dělicí bermou šířky 0,5 m. Dno výkopové jámy bude upraveno vyrovnávací vrstvou hutněnou ze šterkodrti fr. 0÷63 tl. 200 mm. Základní díly nádrže budou sestaveny na podkladní desce z betonu tř. C20/25 XC2 tl.200 mm. Podkladní deska bude vyztužena 2 x KARI sítí 100x100x6 mm při rubu a líci desky. Krytí vyztuže bude 40 mm.

Po sestavení dílů a stěnových rozpěr bude na zhlaví nádrže osazena zákrytová deska typová s tl. 250 mm a dvěma vstupními otvory Ø1000 mm. Otvor bude osazen přechodovým kanalizačním konusem Ø1000/625 a poklopem celolitinovým s odvětráním v litinobetonovém rámu tř. C250 se znakem města Cheb na vyrovnávacích prstencích.

Nádrž bude obsypána vhodnou výkopovou zeminou se zhutněním, přičemž míra zhutnění obsypu hodnoceno parametrem  $D \geq 98\%$ . Při hutnění je dodavatel povinen postupovat tak, aby nenarušil vodotěsnost spoje jednotlivých dílů.

Potrubní prostupy pláštěm nádrže (2 x DN 250 žebrované, 1 x DN 150 žebrované, 1 x DN 150 hladké) budou vrtány diamantovou korunkou na staveništi s průměrem otvoru podle použité těsnící vložky. Vodotěsnost prostupu bude zajištěna těsnící vložkou ze syntetické pryže SBR podle EN 681-1 pro žebrované potrubí nebo hladké potrubí.

Uvnitř nádrže v blízkosti vstupního otvoru budou instalována šachetní stupadla ocel. s PE-HD povlakem v počtu 6 ks ve dvou řadách střídavě ve svislé vzdálenosti 350 mm a osově vzdálenosti 350 mm. Dále bude na odtokové potrubí osazen vírový regulační ventil s kapacitou 1,5 l/s pro výšku hladiny 0,6 m nad niveletou odtoku. Podrobnosti konstrukce nádrže viz výkres č. B.2.17.

## **RETENČNÍ NÁDRŽ RN2**

V trase kanalizační stoky D2.1 ve staničení 31,3 ÷ 48,2 je navržena **retenční nádrž RN2** s regulačním ventilem, která bude zajišťovat zdržení odtoku vody při dešti. Retenční nádrž je navržena jako typová prefabrikovaná ŽB podzemní nádrž skládaná s obdélníkovým půdorysem 16,6 x 3,3 m a světlou hloubkou 2,38 m. Nádrž bude montovaná z dílů a bude tvořena:

- 2 ks ukončovacího dílu s vnitřními rozměry 0,95 x 3,3 x 2,38 m,
- 7 ks průběžného dílu s vnitřními rozměry 2,1 x 3,3 x 2,38 m,
- a ŽB zákrytovou deskou tl. 250 mm se dvěma vstupními otvory Ø1000 mm.

*Tab. 3 - Technické a provozní parametry nádrže RN2*

Vnitřní rozměry – D x Š x Hl	16600 x 3300 x 2380 mm
Hladina maximální	487,84 m n.m.
Hladina minimální (odtok)	486,04 m. n.m.
Retenční objem	98,6 m <sup>3</sup>
Regulovaný odtok	1,5 l/s

Výkopová jáma s rozměry ve dně 18,1 x 4,8 m bude pažena. Stěny jámy budou upraveny ve sklonu 5:1 s dělicí bermou šířky 0,5 m. Dno výkopové jámy bude upraveno vyrovnávací vrstvou hutněnou ze štěrkodrti fr. 0÷63 tl. 200 mm. Základní díly nádrže budou sestaveny na podkladní desce z betonu tř. C20/25 XC2 tl.200 mm. Podkladní deska bude vyztužena 2 x KARI sítí 100x100x6 mm při rubu a lící desky. Krytí vyztuže bude 40 mm.

Po sestavení dílů nádrže bude na zhlaví nádrže osazena zákrytová deska typová s tl. 250 mm a dvěma vstupními otvory Ø1000 mm. Otvor bude osazen přechodovou kanalizační deskou Ø1000/625 a poklopem celolitinovým s odvětráním v litinobetonovém rámu tř. C250 se znakem města Cheb na vyrovnávacích prstencích.

Nádrž bude obsypána vhodnou výkopovou zeminou se zhutněním, přičemž míra zhutnění obsypu hodnoceno parametrem  $D \geq 95\%$ . Při hutnění je dodavatel povinen postupovat tak, aby nenarušil vodotěsnost spoje jednotlivých dílů.

Potrubní prostupy pláštěm nádrže (1 x DN 300 žebrované, 1 x DN 150 žebrované, 2 x DN 200 hladké) budou vrtány diamantovou korunkou na staveništi s průměrem otvoru podle použité těsnící vložky. Vodotěsnost prostupu bude zajištěna těsnící vložkou ze syntetické pryže SBR podle EN 681-1 pro žebrované nebo hladké potrubí.

Uvnitř nádrže v blízkosti vstupního otvoru budou instalována šachetní stupadla ocel. s PE-HD povlakem v počtu 6 ks ve dvou řadách střídavě ve svislé vzdálenosti 350 mm a osově vzdálenosti 350 mm. Dále bude na odtokové potrubí osazen vírový regulační ventil s kapacitou 1,5 l/s pro výšku hladiny 0,9 m nad niveletou odtoku. Podrobnosti konstrukce nádrže viz výkres č. B.2.18.



## 1.4 ODLUČOVAČ LEHKÝCH KAPALIN

Dešťové vody ze zpevněných ploch západní části vnitrobloku budou čištěny v gravitačně-koalescenčním **odlučovači lehkých kapalin OLK1** třídy 1 dle ČSN EN 858-1 se jmenovitou velikostí NS 6 l/s a s garantovanou účinností 5 mg/l  $C_{10+40}$  na výstupu. S přihlédnutím k podzemní instalaci ve střední hloubce je navržen OLK s prefabrikovanou železobetonovou nádrží s usazovacím prostorem pro malé množství kalu s úpravou pro instalaci pod hladinou podzemní vody.

Nátoková část slouží k rozražení a rozrušení přítokového proudu vody a je tvořena usměrňovací stěnou, která má za úkol rovnoměrné rozdělení přítokového proudu. Usazovací kalový prostor je určen především pro zachycení vzplývavých látek a k usazení látek sedimentujících. Částečně v tomto prostoru probíhá i odlučování lehkých kapalin. Odloučený kal se shromažďuje v kalové části na dně usazovacího prostoru. Voda z tohoto prostoru natéká přes první koalescenční (tzv. kalový) filtr a nornou stěnu do druhé funkční části odlučovače – odlučovacího prostoru. Sem natéká již mechanicky předčištěná. Odlučovací prostor je tvořen ukliďňovací částí a hlavním koalescenčním filtrem se sběrným a uskladňovacím prostorem odloučených lehkých kapalin. Spodním otvorem a odtokovou šachtou pak odtéká vyčištěná voda mimo odlučovač do odtokové kanalizace. Horní část odtokové šachty slouží jako odběrné místo vzorků pro průběžnou kontrolu kvality vyčištěné odtokové vody.

Výkopová jáma s rozměry ve dně 2,5 x 2,5 m bude pažena. Stěny jámy budou upraveny ve sklonu 5:1 s dělicí bermou šířky 0,6 m. Dno výkopové jámy bude upraveno vyrovnávací vrstvou hutněnou ze šterkodrti fr. 0÷32 tl. 100 mm. ŽB nádrž odlučovače bude instalována na podkladní desku ze ŽB tř. C20/25 XC2 s rozměry 1,64 x 1,64 m a tl. 150 mm. Deska bude vyztužena KARI sítí 100x100x6 mm s výškou krytí výztuže 40 mm. Po osazení nádrže budou instalovány kanalizační skruže Ø1000/xxx/120 a kanalizační přechodový konus Ø1000/625/120. Budou použity skruže a přechodové konusy s integrovanými ocelovými stupadly s PE povlakem. Spoje šachetních dílců budou těsněny typovým pryžovým těsněním. Zhlaví vstupního otvoru bude ukončeno kanalizačním poklopem celolitinovým s odvětráním v litinobetonovém rámu tř. C250 se znakem města Cheb. Nádrž OLK bude obsypána vhodnou zeminou se zhutněním, přičemž míra zhutnění obsypu hodnoceno parametrem  $D \geq 98\%$ . Technické řešení odlučovače viz výkres č. B.2.16.

### Upozornění:

- v případě ovlivnění výkopové jámy OLK nebo RN podzemní nebo dešťovou vodou, zhotovitel zajistí její čerpání tak, aby podkladní vrstvy byly prováděny na suchu a podkladní vrstvy budou provedeny z drceného kameniva,
- kanalizační poklopy, vtokové mříže a vyrovnávací prstence OLP, RN, kanalizačních šachet a vpustí musí být ukládány na vysokopevnostní šachetní maltu s pevností v tlaku min. 50 N/mm<sup>2</sup>.

## 2. KONTROLNÍ PLÁN PRACÍ

V tabulce č.4 jsou uvedeny požadované zkoušky ověření kvality prací.

Tab. 4 - Kontrolní zkoušky

Stavební část	Počet zkoušek	Druh zkoušky	Požadovaná hodnota	Poznámka
kanalizační stoka	1 zkouška na každou stoku	kamerová zkouška – měření ovality	max. deformace 8%	provádí zhotovitel stavby prostřednictvím oprávněné osoby po dohodě s TDI
kanalizační stoka	1 zkouška pro každý úsek	zkouška vodotěsnosti dle ČSN EN 1610 a ČSN 75 6909	podle metody	provádí zhotovitel stavby prostřednictvím oprávněné osoby po dohodě s TDI
potrubí kanalizace	každých 10 m	měření odchylky nivelety potrubí dle ČSN 73 0212-4	± 10 mm	provádí zhotovitel stavby prostřednictvím oprávněné osoby
zásyp rýhy kanalizace	2 zkoušky pro každou stoku z toho 1 zkouška v aktivní zóně	míra zhutnění zásypu dle ČSN 72 1006	D ≥ 98% D ≥ 100% (aktivní zóna)	provádí zhotovitel stavby prostřednictvím oprávněné osoby po dohodě s TDI
retenční nádrž	1 zkouška pro každou retenční nádrž	zkouška vodotěsnosti nádrže podle ČSN 75 0905	bez úniku vody	provádí zhotovitel stavby prostřednictvím oprávněné osoby po dohodě s TDI

## 3. VÝKRESY A PŘÍLOHY

B.2.2 Situace dešťové kanalizace

B.2.3 Podélný profil stoky D1.1

B.2.4 Podélný profil stoky D1.2

B.2.5 Podélný profil stoky D2.1

B.2.6 Podélný profil stoky D2.2

B.2.7 Podélné profily přípojek vybraných vpustí LV1, 2, 3, 4

B.2.8 Podélné profily přípojek vybraných vpustí UV2, 4, 7, 24

B.2.9 Podélné profily přípojek vybraných vpustí UV1, 3

B.2.10 Podélné profily přípojek objektů - část 1

B.2.11 Podélné profily přípojek objektů - část 2

B.2.12 Vzorový příčný profil uložení potrubí

B.2.13 Vzorový výkres kanalizační šachty

B.2.14 Uložení kanalizačního potrubí v blízkosti teplovodu - stoky D1.1, D2.1, D2.2

B.2.15 Uložení kanalizačních potrubí v blízkosti teplovodu – přípojky LV1, 2, 3, UV1, UV7

B.2.16 Výkres OLK 1

B.2.17 Výkres RN 1

B.2.18 Výkres RN 2

Příloha č.1 – Skladba prefabrikovaných šachet

Příloha č.2 – Skladba plastových šachet

Příloha č.3 – Tabulka přípojek uličních vpustí

Příloha č.4 – Tabulka přípojek liniových vpustí