

PROJEKTANT	Ing. Jan Čapek		VIPA project, s.r.o.
PROJEKTANT	Ing. David Svoboda		PROJEKTOVÁNÍ DOPRAVNÍCH STAVEB
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT	Ing. Barbora Čapková		Cyrilometodějská 43/20 Třebíč - Nové Dvory, 674 01 tel.: +420 777 699 431 E-mail: vipaproject@seznam.cz
INVESTOR	Rokytnice nad Rokytnou č.p. 67 675 25 Rokytnice nad Rokytnou IČ: 00290360		
MÍSTO STAVBY	K.Ú. Rokytnice nad Rokytnou		
PŘÍLOHA	TECHNICKÁ ZPRÁVA	DATUM	10/2025
STAVEBNÍ OBJEKT	SO 300 VODOVOD, SO 310 KANALIZACE DEŠŤOVÁ SO 320KANALIZACE SPLAŠKOVÁ	FORMÁT	
		MĚŘÍTKO	
		STUPEŇ	DPS
NÁZEV STAVBY	OBYTNÁ LOKALITA NAD RYBNÍKEM V ROKYTNICI NAD ROKYTNOU	PARÉ	ČÍS. PŘÍLOHY D.1-1

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Předložená zpráva obsahuje technický popis těchto stavebních objektů:

SO 300	Vodovod
SO 310	Kanalizace dešťová
SO 320	Kanalizace splašková

VÝPIS NAVRŽENÝCH DÉLEK

SO 300 Vodovod

Vodovodní řad V: PE 100RC SDR11, d90, dl. 375,0 m

SO 310 Kanalizace dešťová

Stoka D: PP Korugované DN300 SN12, dl. 321,0 m

Stoka DA: PP hladké DN200 SN12, dl. 26,0 m (délka včetně objektů)

Napojení 9 uličních vpustí pomocí potrubí PP SN12 DN150

Výustní objekt do rybníka

Retenční nádrž na stoce DA – 6,3x2,3x2,2, V=23,9 m³

SO 320 Kanalizace splašková

Stoka A: PP DN250 SN12, dl. 270,5 m

Stoka B: PP DN250 SN12, dl. 149,8 m

PP DN300 SN12, dl. 4,8 m

podle Směrnice č. 9/1973

Příloha č.12 Vyhlášky č.120/2011 Sb.: 35 m³/rok = 96 l/den (+1m³/rok RD)

Počet obyvatel	104	(výhled 26RD - 4 oby/RD)		
Specif. spotřeba	96	l/os/den		
Průměrný denní přítok				
Q24 =	9,98	m³/den	=	0,116 l/s
Maximální denní přítok		kd =	1,5	
Qm = Q24 * kd =	14,98	m³/den	=	0,17 l/s
Maximální hodinový přítok		kh =	7,2	
Qh = Qm*kh =	1,25	l/s	=	4,49 m³/hod

1. SPOLEČNÝ POPIS PRO VŠECHNY SO

Stavba je polohopisně vytýčena v souřadnicovém systému JTSK.

Pro navrhování a provádění zemních prací při této stavbě platí ČSN 736133 a ČSN EN 1610. Výkopové práce budou prováděny strojně tam, kde nedojde ke střetu s podzemními inženýrskými sítěmi. Pokud dojde ke střetu s inž. sítěmi, musí se výkop provést ručně. Rýha na potrubí se provede dle ČSN EN 1610 a směrnice pro provádění potrubí.

Zemní práce budou dle znalosti místních poměrů probíhat v zeminách 3., 4. a 5. třídy těžitelnosti. Procentuální rozdělení:

3.třída těžitelnosti v rozsahu cca 25 %

4.třída těžitelnosti v rozsahu cca 55 %

5.třída těžitelnosti v rozsahu cca 20 %

Oprava povrchů

Trasa navržených sítí je v trase budoucí komunikace.

Po pokládce IS bude navazovat stavba komunikace.

Zasažený asfalt v místech napojení na stávající kanalizaci a vodovod bude opraven v následující skladbě:

Asfaltový beton pro obrusné vrstvy	ACO 11+	50 mm	ČSN EN 13108-1
Spojovací postřik z kat. asf. emulze	PS-E	0,25 kg/m ²	ČSN 73 6129
Asfaltový beton pro podkladní vrstvy	ACP 16+	150 mm	ČSN EN 13108-1
Kamenivo stmelené cementem	KSC	200 mm	
Infiltrační postřik z kationakt.. asf. emulze	PI-E	1 kg/m ²	ČSN 73 6129
Štěrkodrt' fr. 0 – 63 mm	ŠD A0/63GE	200 mm	ČSN 73 6126-1
Celkem		600 mm	

Budou dodrženy veškeré podmínky dané správcem komunikace.

Podzemní překážky

V lokalitě se nachází stávající kanalizace, vodovod, elektrické vedení NN, sdělovací vedení a plynovod. Ochranná pásma těchto sítí budou stavbou dotčena.

Tyto sítě jsou zakresleny v situaci.

U kabelového vedení v místech křížení trasy budou kabely ručně obnaženy dle připomínek správce a vyvěšeny přes rýhu tak, aby nedošlo k jejich poškození. Křížení bude provedeno podle ČSN 73 6005 „Prostorové uspořádání sítí technického vybavení“ a současně bude dbáno připomínek a požadavků správců jednotlivých sítí.

TECHNICKÝ POPIS STAVEBNÍCH OBJEKTŮ

SO 300 Vodovod

Vodovod Rokytnice nad Rokytnou je nově součástí vodovodu Rokytnicko, stávající VDJ Rokytnice 500 m³ (582,0/579,0 m n.m.) je plněn přes rozvodnou síť, osazený redukční ventil reguluje tlak řídicího VDJ Kobylí hlava 2 x 50 m³ (625,4/623,7 m n.m.).

V nové lokalitě budou zásobeny nemovitosti o nadmořské výšce v rozmezí 553,00 – 563,00 m n. m.

Tedy tlaky ze stávající vodovodní sítě jsou 16,0-29,0 m v. sl. Z tohoto důvodu se předpokládá osazení domovních posilovacích stanic, dle konkrétního umístění a provedení budoucího RD.

Napojení na stávající řad bude provedeno výřezem na stávajícím potrubí, osazením synoflex spojek, T kusu 80/80 a šoupěte DN80. Na konci řadu bude osazen podzemní hydrant.

Materiál:

Vodovodní řad je navržen z PE 100 RC, SDR 11, Ø 90 / 8,2 mm

- Potrubí bude z PE 100 RC, PN 16, dle PAS 1075
- Trubky budou dvouvrstvé – vnější vrstva (10% jmenovité tloušťky stěny) modré barvy, vnitřní koextrudovaná vrstva (90% jmenovité tloušťky stěny) černé barvy taktéž z PE 100 RC
- Trubky budou v tyčovém provedení

Navržené potrubí:

Vodovodní řad V: PE 100RC SDR11, d90, dl. 375,0 m

Pro realizaci stavby budou použity výhradně materiály a navržena technická řešení, která jsou v souladu s „Technickými standardy pro vodovody a kanalizace“ budoucího provozovatele VAS, jak jsou aktuálně v době zahájení stavby uveřejněny na: <http://vodarenska.cz/technicke-standardy/>

Zemní práce

Při pokládání vodovodního potrubí bude přihlédnuto k pokynům výrobce trubních materiálů v návodu technického manuálu. Potrubí bude uloženo do stavební rýhy s kolmými stěnami. Navržená šířka rýhy je 900 mm. Stěny výkopu budou paženy v celé délce trasy. Potrubí bude uloženo na pískovém podsypu frakce zrnitosti max. 16 mm (podíl frakce 8 – 16 mm nesmí přesáhnout 10%) tl. 100 mm a bude obsypáno stejným materiálem do úrovně 300 mm nad potrubí.

K vodovodnímu potrubí bude položen identifikační měděný vodič životností odpovídající životnosti potrubí - měděný izolovaný vodič CYY o průřezu min. 6 mm² a s minimálním množstvím vodotěsných spojů. U armatury musí být vodič smyčkou vyveden cca 50 cm nad terén a následně volně uložen pod poklop. Není žádoucí, aby byl propojován s poklopem anebo připojován na šrouby armatur.

Mimo identifikační vodič bude každý lomový bod na trase, každé křížení s jinou sítí, každé odbočení bez šoupěte a po max. vzdálenosti 50 m osazen marker (modrý SM 2500) pro možnost vytyčení trasy potrubí pomocí multifunkčního hledače markerů.

300 mm nad vodovodní potrubí bude uložena modrobílá výstražná folie.

Zásyp rýhy bude proveden výkopkem hutněným po vrstvách. Vytahování pažení bude probíhat těsně před hutněním tak, aby nedocházelo k dodatečnému vytahování pažnic z již zhutněného obsypu a tím k jeho nakypřování. Před zásypem potrubí bude provedeno podrobné zaměření skutečného stavu trasy potrubí.

Potrubí bude položeno v podélném sklonu min 3‰.

Výskyt spodní vody v rýze se nepředpokládá.

Všechny výkopy budou odvezeny k trvalému uložení na skládku.

Budou použity armatury z tvárné litiny opatřené těžkou protikorozií ochranou a s vnitřní ochrannou vrstvou. Vnitřní i vnější těžká protikorozií ochrana odpovídající kvalitě GSK – navrstvený práškový epoxid modré barvy s minimální tloušťkou 250 µm dokladováno výrobním certifikátem. Poklopy armatur budou osazeny do úrovně terénu a jejich poloha musí být trvanlivě zajištěna. Okolí šoupátkového poklopu ve zpevněném terénu musí být do vzdálenosti min. 0,5 m zpevněno konstrukcí komunikace.

Přírubové spoje budou provedeny nerezovými šrouby a mosaznými matkami.

Hydranty a šoupátka budou označeny orientační plastovou tabulkou osazenou na oplocení, zdivu nebo na samostatné ocelové trubce, označení musí splňovat ČSN 75 5025 „Orientační tabulky rozvodné vodovodní sítě“.

Manipulace, skladování a montáž trub, tvarovek a armatur budou prováděny podle technologických předpisů výrobců jednotlivých výrobků.

SO 310 Kanalizace dešťová

V lokalitě byl proveden hydrogeologický průzkum. V celé lokalitě se nachází vrstva ornice cca 0,25 m. Pod vrstvou ornice se nachází zvětralé skalní podloží, které v od hloubky 0,7 – 1,0 m přechází ve skalní podloží. Sonda VS-1 provedena v místě, kde se vzhledem ke sklonům lokality dalo uvažovat se vsakem, bylo skalní podloží objeveno od hloubky 0,25 m (třída těžitelnosti ČSN 73 3050: 5-6).

S ohledem na geologické podmínky není v lokalitě možné vsakování. Realizace retenčních objemů pro transformaci odtoku regulovaným odtokem se vzhledem ke skalnímu podloží, náročnosti zemních prací nejvíce jako prospěšné. K lokalitě je přilehlý rybník s plochou cca 6 250 m².

Stoka D řeší odvodnění dešťových vod z komunikace a navazujících zpevněných ploch (chodník a vjezdy) do rybníku bez regulace odtoku. Výpočet návrhového průtoku je na konci TZ. Pro citlivostní analýzu byl proveden rámcový výpočet na teoreticky potřebný retenční objem s regulovaným odtokem (1,0 l/s – Není uvažována celá lokalita včetně pozemku pro výstavbu RD). Tento výpočet je na konci TZ, výpočtově vychází RN o velikosti cca 64,5 m³, což je cca 1 cm hladiny v rybníku.

Rybník je nad vesnicí se zatrubněním bezejmenným odtokem (ostatní linie bez správce VT, IDVT:10190913).

Část lokality není možné výškově odvodnit do rybníku, proto je navrženo zaústění do zatrubněného odtoku z rybníku. Jedná se o plochu parkoviště a spodní vpust (UV1) na komunikaci. Toto je řešeno stokou DA. Na stoce DA bude realizována retenční nádrž s akumulací včetně potrubí a v šachtě více jak 25 m³. Retenční nádrž je navržena prefabrikovaná betonová. Společný nátok UV8 a UV9 a z boku UV1. Nátok pod stropní deskou, odtok ze dna do ŠD1A, kde bude osazena clona sloužící pro regulaci odtoku při střední výšce plnění 0,5 l/s. V šachtě bude osazen bezpečnostní přepad pro max. hladinu v RN. Výpočet RN na konci TZ.

Uliční vpust UV7 bude napojena do dna šachty ŠD7, uliční vpust UV6 bude napojena do šachetního dílce šachty ŠD5 odvrtem na místě stavby.

Stoka D: PP Korugované DN300 SN12, dl. 321,0 m

Stoka DA: PP hladké DN200 SN12, dl. 26,0 m

Napojení 9 uličních vpustí

Výustní objekt do rybníka

retenční nádrž na stoce DA - rozměry– 6,3x2,3x2,2, V=23,9 m³

Materiál potrubí:

Stoka D je navržena z korugovaného potrubí z PP se zesílenou základní stěnou dle ČSN EN 13476 o DN 300 mm v kruhové tuhosti SN 12. Tento typ potrubí zároveň splňuje požadavek na min. sílu stěny 3 mm (e5).

Potrubí je v SN 12 modré barvy. Potrubí je spojováno pomocí hrdel.

Stoka DA je navržena z hladkostěnného plastového potrubí z PP DN200. Konstrukce stěny potrubí bude třívrstvá, hladká, plnostěnná (nepěněná). Je navrženo potrubí s kruhovou tuhostí min. 12 kN/m² (SN 12). Trubky mají integrované hrdlo, spoj je zajištěn těsnícím systémem pevně fixovaným z výroby. Značení potrubí bude uvnitř i vně trub. Tvarovky musí být součástí uceleného výrobního programu se stejnou kruhovou tuhostí jako hlavní potrubí.

Zemní práce

Plastové potrubí bude ukládáno na hutněné lože z nesoudržného materiálu (štěrkopísek, prosívka) frakce 0 - 16 mm, tl. 150 mm. Hutněný obsyp plastového potrubí bude proveden z nesoudržného materiálu frakce 0 - 16 mm na výšku 300 mm nad vrchol potrubí. Uložení potrubí a materiál aktivní zóny bude přizpůsoben použitému typu potrubí v souladu s podmínkami konkrétního dodavatele trubního materiálu. Zásyp rýhy bude proveden výkopkem, hutněným po vrstvách 250 mm vhodným hutnicím prostředkem až do úrovně podkladních vrstev vozovky. Vrstvy komunikace budou provedeny v souladu s TP146 Povolování a provádění výkopů a zásypů rýh pro inženýrské sítě ve vozovkách pozemních komunikací..

Vytahování pažení bude probíhat těsně před hutněním tak, aby nedocházelo k dodatečnému vytahování pažnic z již zhutněného obsypu a tím k jeho nakypřování.

Gravitační potrubí bude položeno v podélném sklonu min. 6,5‰.

Přebytečný výkopek bude odvezen k trvalému uložení na skládku.

Kanalizační šachty

Revizní šachty na gravitačním potrubí budou provedeny jako běžné typové, prefabrikované kanalizační šachty – objekt šachty bude tvořen prefabrikovaným šachtovým dnem, typovými skružemi DN 1000 a přechodovým kónusem DN 1000/600. Dílce budou spojovány pomocí pryžového těsnění.

Ve dně šachty budou odpadní vody převedeny betonovým žlábkem profilu DN odtokového potrubí. Je navrženo kompaktní betonové dno. Každá šachta musí být v celém svém rozsahu vodotěsná. Napojení potrubí na šachtu musí být také vodotěsné a flexibilní, aby bylo umožněno rozdílné sedání šachty a připojeného potrubí. Každá šachta bude ukončena kanalizačním litinovým poklopem třídy zatížení B 125 v nezpevněném terénu a D 400 v komunikaci. Pokládka poklopů bude dle technických instrukcí výrobce. Poklopy budou osazeny přesně do úrovně terénu a v nezpevněném terénu vytaženy cca 0,4 m nad terén.

Vstup do šachet bude pomocí šachtových stupadel zabudovaných ve výrobě, stupadla budou osazena ve vzdálenosti 250 mm a budou ocelová s antikorozivním PE povlakem. V přechodovém kónusu bude kapsové stupadlo.

Výpis šachetních dílců

		OZNAČENÍ ŠACHTY									
	OZN.	ŠD1	ŠD2	ŠD3	ŠD4	ŠD5	ŠD6	ŠD7	ŠD1A	ŠD2A	CELKEM
šachetní dno	TBZ-Q.1 100/800	1	1	1	1	1	1	1	1	1	9
skruže	TBS-Q.1 100/25/12		1	1		1	1		1	1	6
	TBS-Q.1 100/50/12	1				1			1		3
	TBS-Q.1 100/100/12				1	1	1				3
kónus	TBR-Q.1 100-63/58/12	1	1	1	1	1	1		1	1	8
zákr. deska	TZK-Q.1 100-63/17							1			1
vyrovnávací prstence	TBW-Q.1 63/4										0
	TBW-Q.1 63/6	1				2					3
	TBW-Q.1 63/8							1	1		2
	TBW-Q.1 63/10		2	1	2		1	1	2	1	10
Výška celkem – bez poklopu v. 0,16 m		1,94	1,83	1,73	2,58	3,25	2,73	1,15	2,41	1,73	

Výustní objekt

Jedná se o zaústění na pravém břehu rybníku.

Výustní objekt bude řešen dle sklonu svahu, zpevněn betonovou patkou pro zajištění proti posunu, okolí objektu bude opevněno pohledově kamenem do betonu. S ohledem na uložení potrubí nad hladinou a navazující terén za břehovou hranou, bude potrubí v délce cca 12,0 m obetonováno.

SO 320 Kanalizace splašková

Splašková kanalizace řeší odvedení striktně splaškových vod. Stávající kanalizace je kombinace jednotné a v místě napojení oddílné kanalizace. Stávající systém je ukončen ČOV o kapacitě 1000 EO, čistírna je vzhledem k jednotné kanalizaci hydraulicky přetížena. Obec již řešila úpravy lokalit na oddílnou kanalizaci, dále projekčně chystá další lokality, kde dojde k dostavbě oddílné (splaškové) kanalizace.

Navržená splašková kanalizace je tvořena stokami A a B.

Stoka A dl. 270,5 m je svedena do splaškové kanalizace u koupaliště (stávající kanalizace PP DN250). Stoka severozápadním směrem od nejvyššího místa na nové ulici. Stoka B je svedena východně a poté spojnicí na jih do stávající souběžné ulice s navrženou ulicí. Napojení do stávající jednotné kanalizace u č.p. 289, stávající kanalizace v ulici je PVC DN300. Za stávající šachtou je připravena trouba PVC DN300, naznačeno v situaci, bude ověřeno kopanou sondou. Úsek mezi stávající šachtou a Š1B bude

tedy prodloužení úseku DN300, napojení převlečnou extra širokou spojkou. Uložení stávající kanalizace je relativně mělké a křížení s vodovodem bude a jeho uložení bude také ověřeno kopanou sondou, ale je předpokládáno již stávající křížení s připraveným kanalizačním potrubím nad vodovodem.

Na stoku A bude napojeno 20 splaškových přípojek. Na stoku B bude napojeno 6 splaškových přípojek.

Stoka A: PP DN250 SN12, dl. 342,5 m

Stoka B: PP DN250 SN12, dl. 149,8 m

DN300 SN12, dl. 4,8 m

Materiál potrubí:

Stoka A a B je navržena z hladkostěnného plastového potrubí z PP DN250(300). Konstrukce stěny potrubí bude třívrstvá, hladká, plnostěnná (nepěňná). Je navrženo potrubí s kruhovou tuhostí min. 12 kN/m² (SN 12). Trubky mají integrované hrdlo, spoj je zajištěn těsnícím systémem pevně fixovaným z výroby. Značení potrubí bude uvnitř i vně trub. Tvarovky musí být součástí uceleného výrobního programu se stejnou kruhovou tuhostí jako hlavní potrubí.

Pro pokládku potrubí platí vše uvedené u SO 310.

		OZNAČENÍ ŠACHTY													
	OZN.	Š1	Š2	Š3	Š4	Š5	Š6	Š7	Š8	Š1B	Š2B	Š3B	Š4B	Š5B	CELKEM
šachetní dno	TBZ-Q.1 100/800	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	13
skruže	TBS-Q.1 100/25/12			1	1		1		1		1			1	6
	TBS-Q.1 100/50/12	1	1		1	1	1	2	1		1	1	1	1	12
	TBS-Q.1 100/100/12														0
kónus	TBR-Q.1 100-63/58/12	1	1	1	1	1	1	1	1		1	1	1	1	12
zákr. deska	TZK-Q.1 100-63/17									1					1
vyrovnávací prstence	TBW-Q.1 63/4	1		1		1			1						4
	TBW-Q.1 63/6		1		1			1				1			4
	TBW-Q.1 63/8									1			1		2
	TBW-Q.1 63/10		1	2			1			1		1	1	1	8
Výška celkem – bez poklopu v. 0,16 m		1,9	2	1,9	2,2	1,9	2,2	2,4	2,2	1,2	2,1	2	2,1	2,2	

5. ZKOUŠKY

Součástí výstavby navržených inženýrských sítí bude po dokončení všech stavebních prací geodetické zaměření tras a provedení tlakových zkoušek dle platných norem.

Po dokončení vodovodních řadů a po provedení tlakových zkoušek bude provedena dezinfekce a řádné proplachy potrubí dle kapitoly 12 ČSN EN 805 a budou odebrány vzorky osobou s platnou akreditací určenou pro odběry.

V úsecích na vodovodním řadu dojde po dokončení pokládky k jeho dezinfekci 1 mg/l Cl₂ a proplachu, kdy bude vodovodní řad následně propláchnut minimálně 2 – 3 násobkem objemu části nového řadu, s přihlédnutím k místním podmínkám. Po natlakování sítě bude následovat proplach celé zasažené oblasti koncovými hydranty. Provedení proplachu a desinfekce bude vždy předmětem zápisu ve stavebním deníku, včetně přílohy – „Zápis o proplachu a desinfekci vodovodu“.

Po provedené desinfekci a proplachu následně provozovatel na náklady investora provede akreditovaný odběr, včetně akreditovaného rozboru vzorků vody. V případě nesplnění některého z ukazatelů jsou prováděna další nápravná opatření tak dlouho, dokud nedojde k úplnému souladu s vyhláškou 252/2004 Sb. Teprve pak může dojít k napojení na stávající vodovod.

Tlaková zkouška

O provedení tlakových zkoušek budou vyhotoveny jednotlivé protokoly. Zkoušky budou prováděny za přítomnosti zástupce investora a následného provozovatele.

Tlaková zkouška (ČSN 75 5911) prokazuje odolnost potrubí proti vnitřnímu přetlaku. Tlakovou zkoušku je možné provádět s osazenými armaturami, pokud tyto vyhovují zkušebnímu přetlaku. Před započítáním zkoušky musí být na potrubí podle projektu vyrobeny betonové bloky a konce zkoušeného úseku musí být zabezpečeny proti vysunutí osovými silami vyvolanými zkušebním přetlakem. Použité tlakoměry musí umožňovat odečíst hodnotu 0,02 MPa. Tlakové zkoušky se nesmí provádět za vnějších teplot pod 0°C, pokud nejsou zabezpečena ochranná opatření proti poškození potrubí mrazem po dobu přípravy zkoušky, vlastní zkoušky a po ní.

Potrubí se plní pitnou vodou, splňující příslušné bakteriologické a biologické požadavky. Zkoušený úsek nesmí být delší než 1000 m. Pro potrubí z polyetylenu je zkušební přetlak $p_z = 1,3 p_{max}$ (max. provozního tlaku).

V průběhu tlakové zkoušky musí být všechny spoje potrubí viditelné. Úseková tlaková zkouška vyhověla, pokud po 15 minutách od začátku měření není pokles zkušebního přetlaku větší než 0,02 MPa. V době zkoušky nesmí být zjištěn žádný viditelný únik vody.

Kontrola ovladatelnosti armatur

Kontrolou ovladatelnosti armatur se ověřuje funkčnost uzávěrů přípojek (navrtávky), kohoutů, uzávěrů hlavního řadu (šoupátka, klapky), hydrantů a armaturních šachet. Kontrolu ovladatelnosti provádí výhradně pracovníci provozní společnosti. Armatury jsou před kontrolou ovladatelnosti v provozním stavu (spojovací šoupátka uzavřena, šoupátka před hydranty otevřeny). Ovladatelnost

armatur se kontroluje:

- a) před zahájením stavby
- b) po dokončení stavby

Kontrola funkčnosti identifikačního vodiče

K předání a převzetí stavby vodovodního řadu bude doložen protokol o funkčnosti identifikačního vodiče s kladným výsledkem.

Závěrečná technická prohlídka vodního díla

Po dokončení stavby vodovodu vyzve investor v co nejkratší době provozovatele díla k závěrečné technické prohlídce vodního díla. Této kontrole se zúčastní zhotovitel, oprávněný zástupce budoucího provozovatele a investor stavby. Zhotovitel připraví:

Protokol o závěrečné technické prohlídce vodního díla (technická data nového i zrušeného vodovodu, kontakt na zhotovitele, záruční lhůty a další údaje)

dokumentaci opravenou podle skutečného provedení včetně propojů

geodetické zaměření bude dle požadavků provozovatele jak formou technické zprávy tak i na disketě (formát DGN), armatury a lomové body budou zaměřeny navíc do trojúhelníka na pevné objekty potvrzení o tlakové zkoušce, o nezávadnosti vody, přičemž rozbor vody nesmí být starší než 5 dnů, o kontrole ovladatelnosti armatur

Kolaudace – Před kolaudací předložit provozovateli dokumentaci skutečného provedení 1 x papírově a 1 x digitálně na CD ROMu. Do doby úřední kolaudace, musí být odstraněny všechny drobné nedodělky, na které bylo upozorněno při závěrečné technické prohlídce vodního díla. Do vydání rozhodnutí o trvalém užívání stavby nebude nově vybudovaný vodovodní řad zprovozněn. Nebude-li rozhodnutí o povolení trvalého užívání vodovodu vydáno, je budoucí provozovatel oprávněn odpojit tento řad od vodovodní sítě nebo učinit jiná opatření, aby nebyl tento vodovod protiprávně provozován.

Ke kolaudaci bude doložen certifikát výrobce trubního materiálu, který potvrdí, že výrobky použité k dodávání pitné vody vyhovují hygienickým požadavkům na výrobky přicházející do přímého styku s pitnou vodou ve smyslu § 5 zákona 258/2000 Sb.

Záruční podmínky - V protokolu o závěrečné technické prohlídce vodního díla je uvedena také záruční doba. Záruku na provedené práce a materiál bude provozovatel díla v případě poruch v záruční době uplatňovat u investora, který zajistí opravu poruchy v co nejkratším termínu. V případě nutné opravy poruchy, kdy hrozí nebezpečí ohrožení dodávek vody odběratelům nebo poškození majetku, provede provozovatel opravu sám na základě objednávky investora stavby.

6. POZNÁMKY K PROVÁDĚNÍ

Realizace proběhne při omezení dopravy. Vyřízení zvláštního užívání komunikace, navržení dopravního značení a jeho projednání na příslušném dopravním inspektorátu je součástí prací zhotovitele.

Dodavatel stavby zpracuje před zahájením stavby plán bezpečnosti ochrany zdraví při práci na staveništi, kde budou stanoveny a popsány pracovní postupy.

Dodavatel provede pasportizaci stavby před zahájením stavby a v době předání stavby. Pasportizace provede soudní znalec v oboru "statika nemovitostí a jejich poruchy".

Umístění zařízení staveniště a skládek materiálu bude třeba projednat mezi dodavatelem a investorem nejpozději při předání staveniště. Otevřená stavební rýha bude označena výstražným zařízením dodavatele (oplocení, zábradlí, osvětlení, výstražné tabule ...) dle platných norem pro bezpečnost a ochranu zdraví.

Výkopek z rýhy bude odvážen na skládku, jejíž umístění projedná zhotovitel s příslušnými orgány. Umístění trvalé skládky vytěžené zeminy předpokládáme ve vzdálenosti do 55 km, skládku ostatního odpadu (asfalt bez dehtu) předpokládáme také ve vzdálenosti do 55 km.