


TECHNICKÁ ZPRÁVA

RETENČNÍ NÁDRŽ NA ZACHYCENÍ DEŠŤOVÝCH SRÁŽEK V LOKALITĚ LÁNY - BABKA

Dokumentace pro provádění stavby

VED. PROJEKTANT	PROFESE	ZODP. PROJEKTANT	VYPRACOVAL	 P-AQUA s.r.o. PROJEKTOVÁ KANCELÁŘ Jižní 870 500 03 Hradec Králové www.p-aqua.cz projekce@p-aqua.cz		
	VODNÍ HOSPODÁŘSTVÍ	Ing. Z. Pilař	Ing. Z. Pilař			
MÍSTO STAVBY :	Litomyšl - Lány			FORMÁT	A4	
INVESTOR :	Město Litomyšl, Bří Šťastných 1000, 570 20 Litomyšl			DATUM	VIII / 2020	
AKCE: RETENČNÍ NÁDRŽ NA ZACHYCENÍ DEŠŤOVÝCH SRÁŽEK V LOKALITĚ LÁNY - BABKA Dokumentace pro provádění stavby				STUPEŇ	DPS	
				Č. ZAKÁZKY	17 / 2020	
				MĚŘÍTKO		
				ČÁST:	OBJEKT:	ČÍSLO:
OBJEKT: IO.1 - RETENČNÍ NÁDRŽ				D.1	IO.1	1
NÁZEV: TECHNICKÁ ZPRÁVA						

Technická zpráva

k dokumentaci pro provádění stavby

Retenční nádrž na zachycení dešťových srážek v lokalitě Lány - Babka

D.1.IO.1 – retenční nádrž

a/ popis inženýrského objektu, funkční a technické řešení

Na základě předchozího stupně dokumentace je zpracován projekt pro provádění stavby pro výstavbu retenční nádrže v Litomyšli, v lokalitě Lány – Babka. Retenční nádrž umožní centrální hospodaření s dešťovými vodami pro připravovanou lokalitu s plánovanou výstavbou páteřních komunikací a rodinných domků. Navržené řešení vychází z dříve zpracované studie a doporučeníh geologického průzkumu a je v souladu s požadavky platné legislativy.

Pro prováděcí dokumentaci byl na proveden „Návrh a posouzení geotechnických konstrukcí“, v rámci projektové dokumentace značený jako objekt IO.02. Navržené řešení opevnění a úpravy svahů a okolí v rámci objektu IO.01 „Retenční nádrž“ vychází ze závěrů a doporučení zpracovaných výpočtů.

Vlastní tvar nádrže a zvolený způsob opevnění vychází z požadavku na celkovou koncepci řešeného území a bylo odsouhlaseno (mj.) městským architektem.

Bude provedena otevřená retenční nádrž o maximálním využitelném objemu až cca 1036 m³. Ovladatelný objem (kdy bude docházet pouze ke škrcenému odtoku z nádrže) činí 444,5 m³, neovladatelný pak dalších 591,0 m³. Nádrž bude umístěna na pozemku č. parc. 233/1 v k. ú. Lány u Litomyšle, tvar a velikost nádrže respektuje prostorové a výškové poměry v lokalitě a požadavky městské architektury na koncepci širšího řešeného území.

Do nádrže budou svedeny dvě větve dešťové kanalizace z oblasti plánované výstavby.

Dno nádrže bude vyrovnáno štěrkovým podsypem frakce 0/63 mm, tl. 100 mm, na který bude položeno souvrství geotextilie, hydroizolační fólie z HDP/E o tloušťce 1,5 mm a znovu geotextilie. Geotextilie budou z polypropylénového vlákna s UV stabilizací. Souvrství bude překryto vrstvou štěrku frakce 8/16 mm o tloušťce 100 mm. Ohumusování a osetí bude v tloušťce 100 mm, v místě ohumusování a po celém obvodu dna v šířce 1 m bude položena kokosová rohož. Hydroizolace je ve svazích umístěna na rostlém terénu a je vedena nad drenážním potrubím, dále pod podkladním betonem pro gabionovou zeď a v místě dna nádrže je vedena nad štěrkovým podsypem. V místech, kde to umožňuje terén, je hydroizolace vytažena do výšky cca 333,80 m n. m. V místě kde je terén níže než 333,80 m n.m. je hydroizolace ukončena v nejvyšším možném místě. Fólie a geotextilie budou kotveny po obvodu uložením do „žlábků“ vyplněného štěrkem.

V místě kde se stýká gabion a stabilizovaná zemina bude po celé ploše položena hydroizolační fólie HDPE tl. 1,5 mm z vysokohustotního polyetylenu, chráněná z obou stran geotextilií z polypropylénového vlákna s odolností na UV záření.

Přebírku základové spáry musí protokolárně převzít oprávněný inženýrský geolog, nebo autorizovaný geotechnik.

Stěny nádrže budou provedeny z drátokošů (gabionů), vyplněných kamenem s atestem do vodního prostředí. Předpokládá se použití gabionů o rozměrech 1 x 0,5 x 0,5 m. Stěny budou provedeny ve sklonu 10°. Uložení bude na podkladní betonové lože (desku) z vodostavebního betonu. Hydroizolace bude provedena i pod a za gabionovou stěnou. Prostor za gabiony (vzdušní líc) bude vyplněn drenážním štěrkem. Gabionová stěna bude provedena až po kótu upraveného terénu, viz výkresová část dokumentace. Navržené opevnění a izolace vychází z návrhu Ing. Vacka, Ph.D., viz IO.02 projektové dokumentace, včetně popisu v technické zprávě (kapitola 5).

Na gabionových stěnách nádrže bude provedeno kovové zábradlí, základové patky budou vybetonovány v gabionech. Výška zábradlí min. 1,10 m nad horním okrajem opevnění, v místě sdruženého objektu bude provedeno uzamykatelné vysazovací pole nebo vrátka, pro přístup na sdružený objekt.

U jihozápadního okraje nádrže bude zhotoven sdružený objekt, který umožní škrcený odtok z nádrže tak, aby byla zachována stávající výše odtoku z řešeného území. Škrcený odtok zajistí odtok potrubím PVC $\varnothing 110$ mm. Dále bude sdružený objekt osazen uzavíracím šoupátkem 300 x 300 mm na potrubí PVC-U DN 300 SN 8, které bude sloužit pro vypuštění nádrže, a jehož ovládání bude vyvedeno pod poklop na terén. Ve sdruženém objektu bude proveden pravoúhlý otvor o rozměrech 1100 x 1000 mm, podél kterého budou dobetonována „křídla“ a ve kterém budou osazeny ocelové L-profil (ve dně pak U-profil) 50 mm. Do těchto profilů bude osazen rám s navařenými česlemi, šířka mezi česlemi 5 cm, poloha česlí bude šikmá pro jejich snazší údržbu. Ve sdruženém objektu pak bude dobetonován bezpečnostní přeliv s přelivnou hranou na kótě 332,50 m n.m. Odtok z přelivu bude do betonového hrdlového potrubí DN 500 s čedičovou výstelkou, na který naváže nový úsek odvodnění – dešťové kanalizace. Nový úsek odvodnění bude proveden až do stávající šachty („Š“), kde se napojí na stávající odvodnění DN 500 do Loučné. Stávající odlehčovací komora pod komunikací bude odstraněna včetně úseku škrtící trati a odtoku. Navržené řešení umožní gravitační odtok zachycených dešťových vod z nádrže do stávajícího odvodnění a dále do Loučné. Šachty na dešťové kanalizaci budou provedeny typové z betonových prefabrikátů $\varnothing 1000$ mm.

Do dešťové kanalizace bude sveden též systém drenáží, který bude odvádět dešťové vody od základů opevnění břehů retenční nádrže. Drenáž podél nádrže bude z drenážního potrubí tuhého PEHD s celokruhovou perforací, úsek pod komunikací (mezi šachtami „3“, „I“ a „II“) bude z plastového potrubí pro venkovní použití PVC-U DN 150 SN 8. Šachty na drenážním potrubí budou typové plastové $\varnothing 600$ mm, s výjimkou šachty č. I, která bude z betonových prefabrikovaných dílců $\varnothing 1000$ mm. V šachtě bude na nátok osazena zpětná klapka s elastomernou (silikonovou) membránou („rukávem“).

Kapacity navržené nádrže:

Maximální (škrcený) odtok z nádrže	$Q_{\max} = 21,0$ l/s
Kóta dna nádrže (u výtoku)	331,50 m n.m.
Kóta provozní hladiny	332,50 m n.m. (kóta bezp. přepadu)
Kóta maximální hladiny	333,30 m n.m. (hrany břehů nádrže)
Plocha dna nádrže	444,0 m ²
Plocha provozní hladiny (332,50 m n.m.)	444,5 m ²
Plocha maximální hladiny (333,30 m n.m.)	581,0 m ²
Plocha nádrže včetně opevnění břehů	710,0 m ²
Retenční objem nádrže – ovladatelný	445,0 m ³

– neovladatelný	591,0 m ³
celkem maximální	1036 m ³

Navržené kapacity odvodnění:

DN 500	112,0 m
DN 400	1,5 m
DN 300	15,0 m
DN 100 (škrťací trať)	15,0 m
Oddrenážování – plnostěnné PVC DN 150	35,5 m
Oddrenážování – tuhé drenážní potrubí DN 150	129,0 m

b/ Požadavky na vybavení:

Dešťová kanalizace bude z trub betonových hrdlových s čedičovou výstelkou a z trub plastových plnostěnných hrdlových pro venkovní použití – PVC -U tuhosti min. SN 8. Betonové potrubí bude uloženo do betonového sedla na pískové lože, plastové do pískového lože tl. 10 cm - ukládání se řídí předpisem výrobce potrubí.

Drenážní potrubí bude tuhé plastové s celokruhovou perforací z PEHD, ukládání včetně filtrační textilie dle předpisu výrobce. Potrubí oddrenážování pod komunikací bude z PVC-U tuhosti min. SN 8, v šachtě č. „I“ bude na nátok osazena zpětná klapka s elastomernou (silikonovou) membránou („rukávem“).

Šachty na potrubí budou provedeny typové z betonových prefabrikovaných dílců ø1000 mm nebo plastové typové ø600 mm, všechny budou osazeny poklopy na třídu zatížení D 400, s odvětráním.

Šachta pro sdružený objekt bude dodána jako betonový prefabrikovaný výrobek s připravenými otvory a prostupy (vločkami). Rozměry šachty 240/140/193/14 cm, bude dodána včetně zákrytové desky s připravenými otvory pro vstupní poklopy. Otvor pro vyvedení ovládání šoupátka skrz zákrytovou desku pod poklop na terén bude vyvrtán na stavbě dle skutečného typu a osazení šoupátka. Šachta bude osazena na betonovou podkladní desku tl. 150 mm vyztuženou KARI sítí 100x100x8 mm, provedenou na šterkový podsyp tl. 100 mm. Vně šachty (sdruženého objektu) bude provedena dobetonávka „prahu“ před šachtou a bočních „křídel“ pro osazení ocelových L a U profilů 50 mm pro osazení rámu s česlemi. Nátokový otvor bude mít rozměry 1100 x 1000 mm, vsazené šikmé česle v rámu pak 1200 x 1000 mm s mezerami mezi česlicemi 50 mm.

Ve sdruženém objektu bude na potrubí DN 300 ukotveno na stěnu vřetenové šoupátko 300 x 300 mm pro vypouštění nádrže. Šoupátko bude objednáno s prodlouženou ovládací tyčí, která bude vyvedena skrz zákrytovou desku pod litinový (šoupátkový) poklop na terén.

Vstupní poklopy budou osazeny litinové, s panty, uzamykatelné, s vnitřními rozměry 600 x 600 mm a vnějšími 750 x 795 mm. Pro vstup do sdruženého objektu bude obsluha používat (přenosný) žebřík, případně po vysazení rámu s česlemi nátokový otvor. Na sdruženém objektu bude trvale ukotven nerezový žebřík (kusový výrobek).

Uložení hydroizolační fólie (resp. hydroizolačního souvrství), včetně parametrů použitých materiálů, zemin a postupu provádění včetně kontroly viz technická zpráva IO.02, zejména kapitola 5.

Totéž platí pro násypy, gabionové konstrukce (včetně podkladu a základové spáry) a materiál (kamenivo) do gabionů – vše viz oddíl IO.02. U sdruženého objektu budou gabiony ukotveny ke stěnám sdruženého objektu.

Dešťová kanalizace bude uložena v souladu s ČSN EN 752 – 1 – 7 Venkovní systémy stokových sítí a kanalizačních přípojek, dále dle ČSN 75 6101 – Stokové sítě a kanalizační přípojky, zemní práce budou prováděny dle ČSN 73 3055 a kontrola dle ČSN 75 6909 – Zkoušky vodotěsnosti stok.

Zásyp kanalizace budou dovezeným šterkopískem nebo jinou vhodnou zeminou. Veškeré poškozené povrchy budou uvedeny do původního stavu, resp. vyspraveny podle požadavku správce komunikace / plochy.

c/ napojení na stávající technickou infrastrukturu

Odtok a bezpečnostní přepad z nádrže se napojí novým úsekem do stávající šachty na stávající dešťové kanalizaci. Do nádrže budou zaústěny dvě větve dešťové kanalizace z řešeného území nad nádrží.

Napojení bude ve shodné dimenzi jako stávající dešťová kanalizace níže v území, tedy DN 500, kapacita navrženého úseku kanalizace činí až 371 l/s. Škrčený odtok je navržen na max. hodnotu 21 l/s.

Přístup na staveniště je možný po místní komunikaci, napojení na další rozvody je možné v místě po dohodě se správcí těchto sítí.

d/ vliv na povrchové a podzemní vody včetně řešení jejich zneškodňování

Navržená stavba nádrže lokálně zlepší odtokové poměry v lokalitě, zpomalí odtok srážkových vod a sníží hodnoty kulminačních průtoků na odtoku z lokality. Navržené řešení hospodaření s dešťovými vodami je v souladu s požadavky platné legislativy a umožní další rozvoj lokality (novou výstavbu).

e/ údaje o zpracovaných technických výpočtech a jejich důsledcích pro navrhované řešení

Výpočty návrhových dešťů a potřebných objemů byly provedeny ve studii odtokových poměrů. Z ní (mj.) vyplynul stávající odtok z řešeného území o velikosti 21 l/s, což bylo převzato jako návrhová hodnota škrčeného odtoku z nádrže. Dále ze studie vyplynuly velikosti srážek pro deště s různou periodicitou, kdy přítok při přívalových srážkách může dosahovat až 370 l/s pro přívalový pětiminutový dešť s dobou opakování 20 let.

Výpočet potřebného objemu retenční nádrže byl proveden obdobně jako výpočet vsakovacích prvků pro likvidaci dešťových vod. Z ČSN 75 9010 byly převzaty intenzity návrhových srážek o době trvání 5 minut až 72 hodin. Pro každou z těchto srážek byl stanoven rozdíl mezi množstvím přiteklych dešťových vod a oteklým množstvím při průměrném škrčeném odtoku po dobu trvání srážky. Výsledné rozdíly byly porovnány a nejnepríznivější (největší) hodnota byla vzata jako minimální potřebný objem nádrže pro danou periodicitu deště.

Ukazuje se, že pro dešť s periodicitou 0,1 (a tedy dobou opakování 10 let) je potřebný retenční objem min. 225,8 m³, jako nejnepríznivější je návrhová srážka o době trvání 120

minut. Pro déšť s periodicitou 0,2, resp. dobou opakování 5 let, je pak potřebný retenční objem 184,1 m³, opět pro nejnepríznivější návrhový déšť s dobou trvání 120 minut.

Při periodicitě $p = 0,05$ pak vychází potřebný retenční objem až 268,5 m³, nádrž pak v takovém případě zachytí až tzv. dvacetiletý déšť.

Škrťací trať

Škrťený odtok byl navržen jako škrťací trať – potrubí o délce 15,0 m s výtokem do volna, sklonem 1,0 ‰ a nátokovou výškou max. 1,0 m. Při dimenzi potrubí DN 100 je maximální odtok ve výši cca 20,0 l/s, navržené řešení tak (do úrovně provozní hladiny) zajistí odtok z řešeného území na úroveň stávajícího stavu před výstavbou.

f/ požadavky na postup stavebních a montážních prací

Před zahájením zemních prací je třeba vytýčit a ověřit polohu stávajících podzemních vedení. Výstavba kanalizace nádrže bude probíhat dle platných zákonů a ČSN, zemní práce budou probíhat, resp. přiměřeně probíhat, dle ČSN EN 1610 a ČSN 73 3055. Výkopy budou prováděny z úrovně terénu v pažených rýhách, pažení výkopů zátažné.

V případě výskytu vody ve výkopu bude ve dně stavební rýhy nebo jámy provedena stavební drenáž profilu DN 125 se šterkovým obsypem. Na konci výkopu bude ve dně provedena zemní prohloubená jímka, ze které bude svedená voda stavební drenáží odčerpávána mimo staveniště do kanalizace.

Betonová kanalizace bude uložena dle vzorového příčného řezu do betonového sedla a nad potrubím bude proveden hutněný obsyp. Plastové potrubí kanalizace v zemi bude uloženo na 10 cm pískové lože s obsypem 30 cm nad vrchol potrubí pískem.

Zásyp kanalizace bude řádně hutněný, hutnění pod konstrukci vozovky provedeno na $E_{def} = 45$ MPa. Míra hutnění obsypů kolem potrubí v závislosti na variantě materiálu potrubí a dle předpisu výrobce potrubí, minimálně však 95% PS. Zásyp potrubí bude dovezeným šterkopískem nebo jinou vhodnou zeminou, dle výsledků průzkumů jsou v lokalitě zeminy nevhodné pod tělesa komunikací a zpevněných ploch.

Požadavky na materiál gabionové konstrukce a násypu, na zajištění svahu nádrže, na podloží násypu, komunikace a dalších terénních úprav v území viz oddíl IO.02 „Návrh a posouzení geotechnických konstrukcí“ této dokumentace. Shrnutí základních zásad:

- Zemní těleso bude tvořeno hutněnými vrstvami tl. 300 mm vhodné zeminy. Zemina bude hutněna na PS 100 %. Požadovaná relativní ulehlost vrstev je $I_d > 0,85$. Požadován je modul přetvárnosti $E_{def,2} > 45$ MPa a poměr $E_{def,2}/E_{def,1} < 2,3$.

- Zajištění svahu je navrženo vyztužením polyesterovou geomříží 55/55, jedná se o vyztužnou geomříž. Geomříže budou uloženy ve dvou vrstvách, každá o délkách 8 metrů.

- Konstrukci opěrné stěny bude tvořit systém svařovaných gabionových sítí s průměrem drátu 4,0 mm (ZnAl) s minimální pevností v tahu 40 kN/m² dle TKP 30, jedná se o klasické panely spojované spirálami. Na lícové (viditelné) straně gabionu bude použita velikost ok sítě 5 x 10 cm a na ostatních stranách panelu oka 10 x 10 cm. Jednotlivé panely budou široké 1,0 metru a 0,5 m vysoké s celkovou výškou gabionové konstrukce 2,5 m. Vzdušní strana svahu nad gabionovou konstrukcí je zajištěna protierozní trvalou rohoží.

- Gabionová opěrná stěna bude ukloněna ve sklonu 10° směrem do svahu. Podkladní beton bude mít minimální tl. 200 mm.

- Rub gabionové konstrukce se zasype a zhutní po vrstvách po 300 mm, pro zásyp se použije stěrk frakce 0/63, která bude hutněna na PS 100 % (případně relativní ulehlost $I_D > 0,85$).
- Přebírku základové spáry musí protokolárně převzít oprávněný inženýrský geolog, nebo autorizovaný geotechnik.
- V podloží gabionové konstrukce je navržen podkladní beton C12/15 o tl. 200 mm. Základová půda musí být řádně hutněna na minimální míru hutnění PS 100% (případně relativní ulehlost $I_D > 0,85$). Dále je vyžadován modul přetvárnosti (v souladu s ČSN 721006) alespoň 45 MPa (poměr modulů 1. a 2. větve E_{def2}/E_{def1} méně než 2,3).
- Pro provádění geotechnických konstrukcí a jejich zkoušení platí zejména oddíl IO.02 dokumentace.

Vytlačená kubatura a vybourané hmoty budou zlikvidovány v souladu se Zákonem o odpadech (v platném znění) nebo podle kvality použity pro násypy v místě.

Na kanalizaci budou provedeny tlakové zkoušky a prohlídka kamerou.

g/ požadavky na provoz zařízení, údaje o materiálech, energiích, dopravě, skladování, apod.

Provoz bude zajišťovat majitel (stavebník) nebo odborně způsobilá firma.

Navržené trubní materiály a výrobky (šachty) mají potřebný atest pro daný typ stavby. Jsou dodány jako hotové plastové výrobky nebo betonové prefabrikáty, při výstavbě bude třeba provést jejich uložení do výkopů podle předpisů výrobce a projektu.

Veškeré odpady, vzniklé při stavbě (zejména přebytečná zemina) budou zlikvidovány v souladu se Zákonem o odpadech (185/2001 Sb. ve znění pozdějších předpisů).

h/ řešení komunikací a ploch z hlediska přístupu a užívání osobami s omezenou schopností pohybu a orientace

Vzhledem k charakteru stavby se neřeší. Po dobu stavby je třeba výkopy zajistit a řádně označit, popřípadě opatřit přechody pro pěší nebo přejezdy pro techniku.

i/ důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce

Při stavbě je třeba dodržovat platné bezpečnostní předpisy a ČSN, zejména zákon č. 309/2006 Sb. a vyhlášku 591/2006 Sb.

Pro projekt bylo dodáno výškopisné a polohopisné zaměření prostoru staveniště 1 : 500, výškový systém Balt po vyrovnání, souřadnicový systém JTSK s informativním zákresem podzemních vedení.

Při výkopech a zemních pracích dojde ke křížení a souběhu s podzemními a nadzemními vedeními, v situaci orientačně zakreslených. Jedná se zejména o stávající plynovod, vodovod, kanalizace a elektrické a sdělovací kabely. Proto je nutné před zahájením zemních prací zajistit vyjádření správce podzemních vedení a vytýčení veškerých podzemních vedení. Poloha těchto vedení bude ověřena ručně kopanými sondami!

Při stavbě a zemních pracích je třeba dodržovat platné bezpečnostní předpisy ve stavebnictví a ČSN, zejména:

- ustanovení o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci zákona č. 262/2006 Sb., zákoník práce ve znění pozdějších předpisů ,

- zákon č. 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci ve znění pozdějších předpisů,

- nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích,

- nařízení vlády č. 101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí,

- nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky,

- nařízení vlády č. 201/2010 Sb., kterým se stanoví způsob evidence, hlášení a zasílání záznamu o úrazu, vzor záznamu o úrazu a okruh orgánů a institucí, kterým se ohlašuje pracovní úraz a zasílá záznam o úrazu, ve znění pozdějších předpisů

- nařízení vlády č. 495/2001 Sb., kterým se stanoví rozsah a bližší podmínky poskytování osobních pracovních prostředků, mycích, čistících a dezinfekčních prostředků,

- nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí,

- zákon č. 133/1985 Sb. o požární ochraně ve znění pozdějších předpisů a vyhlášku MV č. 246/2001 Sb., o požární prevenci.

Staveniště bude oploceno a zabezpečeno dle nařízení vlády č. 375/2017 Sb., v platném znění, kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek a zavedení signálů a bude zajištěno dle výše uvedených předpisů. Je nutno dodržovat vymezení ploch určených pro pojezd stavebních mechanismů a nebezpečný dosah stroje.

Stavba je navržena v souladu s obecně technickými požadavky na výstavbu (zejména dle vyhlášky č. 268/2009 o obecných technických požadavcích na výstavbu ve znění dalších navazujících vyhlášek, na stavbu budou použity materiály dle § 156 zákona č. 183/2006) a v souladu s vyhláškou č. 428/2001 Sb., kterou se provádí zákon č. 274/2001 Sb. o vodovodech a kanalizacích.

Odpady vzniklé při výstavbě budou tříděny a likvidovány v souladu se zákonem o odpadech a jeho prováděcích vyhlášek.

Technická zpráva je součástí projektové dokumentace, před zahájením prací je třeba se seznámit s celou projektovou dokumentací. V případě, že bude nalezena disproporce mezi výkresovou částí a technickou zprávou, je nutno vždy počítat s nákladnější variantou.