

OBSAH:

A	POPIS A ZÁKLADNÍ ÚDAJE O SOUČASNÉM STAVU VČETNĚ IDENTIFIKAČNÍCH ÚDAJŮ OBJEKTU.....	4
B	SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ.....	4
C	POPIS A ZDŮVODNĚNÍ NAVRŽENÉHO TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ A HLAVNÍCH TECHNICKÝCH PARAMETRŮ.....	4
c.1	ZEMNÍ PRÁCE.....	5
c.2	ZÁKLADY	6
c.3	ZÁKLADOVÝ ZEMNIČ RD	6
c.4	POJÍŽDĚNÉ PLOCHY	7
c.5	POCHŮZÍ PLOCHY	7
c.6	ŘEŠENÍ DEŠŤOVÝCH VOD	7
c.7	VYTÁPĚNÍ, VĚTRÁNÍ, OSVĚTLENÍ, TECHNOLOGICKÉ ZAŘÍZENÍ, HROMOSVOD ATD..	8
c.8	ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY	8
c.9	TECHNICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY.....	8
c.10	POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ.....	9
c.11	SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJIM ZHOTOVITELEM.....	9
D	POPIS NAVRŽENÉHO ŘEŠENÍ, TECHNICKÝCH PARAMETRŮ A JEJICH ZDŮVODNĚNÍ VE VZTAHU K PÉČI O ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A VE VZTAHU K UŽÍVÁNÍ.....	9
E	STATICKÁ POSOUZENÍ, JSOU-LI U NĚKTERÝCH KONSTRUKCÍ TECHNICKÝMI NORMAMI A PŘEDPISY VYŽADOVÁNA	11
F	KAPACITNÍ, HYDROTECHNICKÉ A JINÉ VÝPOČTY POTŘEBNÉ PRO ZDŮVODNĚNÍ NAVRHOVANÉHO ŘEŠENÍ	11
G	SOUHLAS ODBORNÝCH ÚTVARŮ ZADAVATELE S POUŽITÍM NESCHVÁLENÉHO A NEZAVEDENÉHO ZAŘÍZENÍ, SOUHLAS S NAVRŽENÝM ŘEŠENÍM POKUD JE TECHNICKÝMI NORMAMI A PŘEDPISY POŽADOVÁN.....	11
H	POPIŠ VÝJIMEK Z PŘEDPISŮ, UVEDENÍ ODCHYLNÝCH ŘEŠENÍ OD PŘEDCHOZÍHO STUPNĚ DOKUMENTACE.....	11

I	PŘEHLED POUŽITÝCH NOREM, PŘEDPISŮ, VZOROVÝCH LISTŮ APOD. A UVEDENÍ JEJICH ZÁVAZNOSTI PRO REALIZACI, POPŘ. PŘI ZPRACOVÁNÍ PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY	11
J	SHRUTÍ ROZHODUJÍCÍCH STANOVISEK MAJÍCÍCH VLIV NA TECHNICKÉ ŘEŠENÍ VČETNĚ UVEDENÍ ODKAZU NA DOKLADOVOU ČÁST OBSAHUJÍCÍ VŠECHNA NEZBYTNÁ PROJEDNÁNÍ.....	12
K	PRŮKAZ O ZAPRACOVÁNÍ VÝSLEDKŮ PRŮZKUMŮ	12
L	NÁVAZNOST NA OSTATNÍ OBJEKTY (PRŮKAZ KOORDINACE, POPIS ROZHRANÍ JEDNOTLIVÝCH OBJEKTŮ, NÁVAZNOST NA JINÉ – SOUVISEJÍCÍ, CIZÍ, VÝHLEDOVÉ INVESTICE).....	12
M	NA PODDOLOVANÝCH ÚZEMÍCH DOPLNIT PRŮKAZ A ŘEŠENÍ STAVU ÚNOSNOSTI	12
N	POŽADAVKY NA GEOTECHNICKÝ MONITORING	12
O	POŽADAVKY NA MĚŘENÍ POSUNŮ A PŘETVOŘENÍ STAVEBNÍCH OBJEKTŮ.....	13
P	ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ STAVEBNÍCH OBJEKTŮ OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU NEBO ORIENTACE	13

A POPIS A ZÁKLADNÍ ÚDAJE O SOUČASNÉM STAVU VČETNĚ IDENTIFIKAČNÍCH ÚDAJŮ OBJEKTU

Celý projekt řeší stavbu dopravní infrastruktury navrženou na základě požadavku investora s cílem zvýšení bezpečnosti železniční dopravy. Současně dojde i ke zvýšení komfortu obsluhy i údržby zabezpečovacího zařízení díky navrženému novému technologickému objektu. Opravou osvětlení kolejiště dojde ke zvýšení bezpečnosti cestujících i obsluhujících pracovníků. Instalace staničního rozhlasu zvýší informovanost cestujících. Rovněž bude provedena redukce železničního svršku kolejiště dle vydaných rozhodnutí o postradatelnosti.

Stavební objekt „SO 10-15-01 Miroslav, stavební úpravy a demolice“ řeší zakládání pro společný technologický typový objekt včetně okolní úpravy zpevněných ploch a vsakování dešťových vod.

B SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ

- Požadavky investora
- Geodetické zaměření terénu
- Průběhy inženýrských sítí
- Typové listy reléových domků

C POPIS A ZDŮVODNĚNÍ NAVRŽENÉHO TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ A HLAVNÍCH TECHNICKÝCH PARAMETRŮ

Technologický objekt bude sloužit pro umístění technologií nového staničního zabezpečovacího zařízení, sdělovacího zařízení, silnoproudých zařízení a stabilního dieselagregátu.

Technologický objekt je navržen z typových domků o rozměrech 4,0 x 3,0 m, 2,5 x 3,0 m, 4,5 x 3,0 m a 5,5 x 3,0 m sestavených vedle sebe do jedné řady tvořící jeden celek o celkovém rozměru 16,5 x 3,0 m. Dispozičně je řešen jako objekt o třech samostatných traktech se samostatnými vstupy (místnost strojovny, rozvodny NN a stavědlové ústředny).

Jedná se o monolitické konstrukce typizovaných domků vyrobené z lehčeného betonu s vnitřní tepelnou izolací odolné kce proti povětrnostním, chemickým, biologickým vlivům a proti vandalismu. Opatřen bude venkovní strukturovanou omyvatelnou omítkou.

Založen bude dle doporučení výrobce na betonové pasy. Základové pasy jsou navrženy z prostého betonu s možností proložení lomovým kamenem. Horní část základu je řešena z tvárnic ztraceného bednění. Pro zaústění kabelovodů a následný

rozvod budou pod objektem realizovány kabelové prostory zhotovené ze ztraceného bednění na základové desce.

Celý objekt bude přestřešen valbovou střechou ze sbíjeného vazníku s přesahem 150 mm na každou stranu. Přesahy budou opatřeny podbitím z prken. Veškeré střešní konstrukce budou opatřeny ochranou proti dřevokazným plísním a dřevokazným houbám. Jako střešní krytina je navržena betonová taška červené barvy. Výška hřebene je navržena na cca 4,5 m.

Výplně otvorů jsou řešeny pomocí vstupních vchodových protipožárních dveří s cylindrickou vložkou odolnou vůči odvrtní. Nad vstupy jsou navrženy přístřešky ocelové kce. z bitumenovým šindelem.

Veškeré klempířské a zámečnické prvky jsou navrženy z titanzinkového plechu.

Součástí realizace technologického objektu je úprava pochůzích okolních ploch z bet. dlažby, šterková příjezdová plocha pro příjezd obsluhy a systém zasakování dešťových vod ze střešních rovin.

„SO 10-15-01 Miroslav, stavební úpravy a demolice“ řeší tedy v první řadě návrh zakládání pro typový společný technologický domek o rozměrech 16,5x3,0m. Umístění objektu je řešeno dle požadavku investora s ohledem na organizaci a provozování drážní dopravy.

c.1 ZEMNÍ PRÁCE

Práce budou prováděny v souladu s normami: ČSN 73 3050 z roku 1956, včetně změny 1a 1, ČSN EN 1610/1999, ČSN 01 3424, ČSN 01 3423.

Postup prací zahrnuje přípravné zemní práce, přípravné vyměřovací práce, hlavní zemní práce, dokončovací zemní práce. V rámci přípravných zemních prací bude sejmuta ornice, která se uloží na deponii na staveništi. Během práce nesmí být ornice poškozená.

Podkladem pro vytyčení budoucí stavby je vytyčovací výkres. Po vytyčení obrysů stavby se vytyčí výkopy pro základy (ČSN 01 3423). Vytyčení výkopů se provádí pomocí laviček (vodorovné prkno na zabíraných sloupcích) umístěných ve vzdálenosti 1-2 m od výkopů, aby nebyly během prací poškozeny. K vyznačení se použijí hřebíky.

Výkopové práce budou prováděné z 90% zemními stroji. Ruční práce se využije jen jako doplňující pro začistištění výkopů. Základové zeminy jsou ve 3. - 4. třídě dle těžitelnosti (ČSN 73 3050/1986). Před zahájením výkopů se doporučuje ověřit výskyt podzemní vody. Pohyb mechanismů podél rýhy musí být prováděn tak, aby byla zachována bezpečná vzdálenost od okraje rýhy a nedocházelo k sesouvání stěn výkopu. Vytěžená zemina se zpětně použije k terénním úpravám. Ornice se rozprostře na pozemku investora.

c.2 ZÁKLADY

Práce budou prováděny v souladu s normou ČSN 73 1001.

Základová spára bude začištěna ručně. Hloubka spáry musí být minimálně 0,8 m pod upraveným terénem a 0,4 m v rostlé zemině. Samotnému betonování musí předcházet kontrola rýhy vykopané pro základy. Do vykopaných rýh se poté provede zhutněná vyrovnávací vrstva pro základové pasy ze ŠD tl. 100 mm.

Základové pasy jsou navrženy šířky 0,25 m a budou zality bet. směsí třídy betonu C16/20. Základy lze prokládat očištěným, zvlhčeným a nijak nenarušeným kamenivem. Při prokládání betonu lomovým kamenem nesmí jeho množství přesáhnout 40% celkového objemu a největší kámen nemá mít větší rozměr, než je jedna polovina tloušťky základu. Betonová směs musí každý kámen obalovat vrstvou tlustou 60 až 100 mm a v betonové směsi nesmí být kamenivo větší zrnitosti než 30 mm. Pracovní spára při betonování pasů musí být vždy vodorovná, nikdy ne svislá. Každá úroveň bude betonována v jednom záběru. Na takto provedené základové pasy bude zhotovena jedna řada z bet. tvárnic ztraceného bednění o rozměrech 500x250x250 (DxŠxV). Do tvárnic bude vložena vodorovná a svislá výztuž z oceli 10 216 Ø 10 mm. Tvárnice budou zality bet. směsí třídy betonu C20/25. Pro spojení základového pasu a řady ztraceného bednění budou po vzdálenosti 500 mm vloženy trny z výztuže z oceli 10 216 Ø 10 mm.

Základové pasy budou ukončeny vyrovnávací vrstvou betonové mazaniny tl. 50 mm. V základových konstrukcích je nutné vynechat potřebné prostupy dle PD!!!

Do objektu vstupují skrze základy kabelovody kabelové trasy o rozměru cca 400 x 400 mm. Tyto kabelovody budou zaústěny do navrženého kabelového prostoru. Jedná se o podzemní objekty zhotovené ze ztraceného bednění o rozměrech 500x200x250 (DxŠxV) na základovou desku tl. 100mm. Do tvárnic bude vložena vodorovná a svislá výztuž z oceli 10 216 Ø 10 mm. Tvárnice budou zality bet. směsí třídy betonu C20/25. Základová deska bude zhotovena z bet. směsí třídy betonu C16/20 vyztužené KARI sítí 150/150/8. Spojení základové desky, podzemní stěny a bet. pasů musí být provedeno technologicky s provázáním okolních betonových objektů. Na styku svislé a vodorovné spáry bude vložen boptnavý pásek pro zajištění vodotěsnosti podzemní stavby. Následně bude dno a stěny podzemní kabelové trasy opatřeny 3x nátěrem hydroizolací s finální vrstvou z cementové stěrky.

Veškeré základy budou ukončeny min. 0,10 m nad stávajícím terénem.

Vzniklý prostor mezi základy a rostlým terénem se dosype výkopkem do výšky -0,1m pod úroveň horní hrany základu.

c.3 ZÁKLADOVÝ ZEMNIČ RD

V nezámrzné hloubce na vyrovnávací vrstvu základové spáry bude umístěn zemní pásek FeZn 30x4. Vzhledem ke koordinaci ostatních stavebních objektů zejména osvětlení nebude pásek osazen po obvodu stavby, ale pouze v pravém předním rohu a to ve vodorovné délce 3,4 m. Zde bude svorkami připojena zemní tyč délky 1,5m, která bude zatlučena do země. Spoj bude ošetřen asfaltogumovým nátěrem. Na základový zemnič bude opatřen vývody zem. kulatiny FeZn 10mm. Vývod bude

ukončen ve společné přístrojové skříni. Druhý konec bude pokračovat podél obvodu technologického objektu ve vzdálenosti cca 0,5m od základu. Na tento vodič budou postupně v zemi připojovány dílčí části pláště TO, hromosvod atd. V PD je uvažováno pro toto spojkování prostupy v základech DN50 mm. Celou výstavbu uzemnění a hromosvodu nutno koordinovat s „SO 10-06-02 Miroslav, úprava rozvodů NN“.

c.4 POJÍŽDĚNÉ PLOCHY

Pro příjezd k reléovému domku je navržena sypaná šterková plocha z kameniva frakce 16/32.

Před zhotovením se provede skrývka ornice v tl. 150 mm. Podloží musí být neporušené. Na takto připravenou pracovní spáru bude uložena geotextílie 300g/m². Lože se provede z drčeného kamenivo frakce 0/32 tl. 150 mm. Na zhutněnou vrstvu ŠD bude provedena koncová pojízdná vrstva z drčeného kameniva frakce 16/32 tl. 50 mm.

c.5 POCHŮZÍ PLOCHY

Pro potřeby pochůzí plochy okolo technologického objektu je navržen okapový přístupový chodník z bet. plošné dlažby 500 x 500 mm. Před zhotovením chodníku se provede skrývka ornice v tl. 150 mm. Následně na začistěnou spáru bude zhotovena vrstva z drčeného kamenivo frakce 0/32 tl. 0,15m. Na zhutněnou vrstvu ŠD bude provedeno vyrovnávací pískové lože tl. 50mm, na které bude kladena bet. dlažba. Dlažba bude kladena mezi záhonové obrubníky 1000 x 200 x 50 osazené do bet. opěry. Výškově bude obruba osazena do úrovně 100 mm nad okolní terén. Styk základové kce. a okapového chodníku bude doplněn o nopovou folii. Okolní travnatý terén bude výškově upraven do nivelety chodníku. Okolní pojížděná plocha bude cca 50-100 mm pod niveletou chodníku.

c.6 ŘEŠENÍ DEŠŤOVÝCH VOD

Dešťové vody ze zpevněné pochůzí plochy budou přirozeně zasakovány na okolní terén ve spádu min. 2% od obvodu objektu.

Dešťové vody ze střešních rovin budou svedeny okapními žlaby a svody přes lapače střešních nečistot do vsakovacího zařízení. Pro účely retence a postupného zasakování je navržena rýha o rozměrech 10,0 x 1,0 x 1,0 m vyplněná drčeným kamenivem frakce 32/63. Styk zeminy a filtrační náplně je řešen pomocí geotextílie. Celá rýha je následně překryta 150 mm ornice a oseta travním semenem.

Nátok do zařízení je řešen pomocí plastového potrubí PVC DN 150 SN8. Uvnitř zařízení je postupné zasakování do náplně řešeno perforovaným plastovým potrubím DN 150 obaleným geotextilií.

c.7 VYTÁPĚNÍ, VĚTRÁNÍ, OSVĚTLENÍ, TECHNOLOGICKÉ ZAŘÍZENÍ, HROMOSVOD A TD..

Veškeré prvky z hlediska vytápění, větrání, osvětlení, technologického zařízení, hromosvodu, uzemnění jsou dodávány jako typové dle konfigurace investora. Podrobněji viz ostatní stavební objekty. Nejsou součástí tohoto SO.

c.8 ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY

Objekt musí být založen v dostatečně únosné zemině. Budou prováděny pouze výkopy základových pasů, proto není nutné navrhovat speciální zajištění stavební jámy.

c.9 TECHNICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY

Bednění musí být dostatečně tuhé tak, aby tvar konstrukce vyhovoval požadavkům na maximální povolené odchylky i po provedení betonáže. V našem případě bude užito ztraceného bednění.

Výztuž je navržena třídy 10 216 (R). Je nutné dodržet předepsanou tloušťku krycí vrstvy. Je zcela nezbytné, aby byla zachována správná tloušťka krycí vrstvy horní zóny výztuže. Nosiče výztuže horní zóny musí být dostatečně tuhé, aby výztuž horní zóny nemohla být sešlápnuta. Pracovníci, provádějící betonáž, se musí pohybovat po pracovní ploše podepřené bez dotyku s výztuží, tj. nesmí být položena na horní zóně výztuže.

Betonáž - výroba betonu, doprava, ukládání, hutnění a ošetřování musí vyhovovat ČSN 73 2400. Z každého mixu musí být na stavbě, tj. za beton. čerpadlem před uložením do bednění, provedena zkouška konzistence sednutím kužele dle Abramse a sednutí musí vyhovovat požadavkům uvedeným na výkresech. Ošetření povrchu betonu desek musí být takové, aby betonová konstrukce byla držena v prostředí 100% vlhkosti po dobu alespoň 7 dní, např. zakrytím igelitovou fólií bezprostředně po skončení povrchových úprav betonových konstrukcí.

Povolené odchylky tvaru betonových konstrukcí a polohy výztuže:

- půdorysná poloha osy sloupů v době zabetonování ± 25 mm
- tvar sloupů, odchylka od kruhového tvaru ± 6 mm
- tloušťka stěn ± 6 mm
- rovinatost stěn ± 6 mm na 2 m lati
- svislost stěna a sloupů ± 8 mm
- rovinatost podhledu ± 5 mm na 2 m lati
- rovinatost horního líce hotové desky ± 5 mm na 2 m lati
- struktura horního líce desky: úprava musí vyhovovat dalším povrchovým úpravám a dodavatel betonové konstrukce musí předem dohodnout s dodavatelem dalších úprav

podmínky předání a převzetí povrchu betonové konstrukce, a to písemně a dohodu předat investorovi před zahájením betonářských prací.

Povolené odchylky výztuže:

- půdorysná poloha výztuže desek a pohledová poloha výztuže stěn	± 10 mm
- krytí výztuže: větší -sloupů	+ 10 mm
-stěn a desek	+ 5 mm
menší	± 0 mm

Krytí výztuže, hlavně u desek, musí být kontrolováno stavbyvedoucím před betonáží i během betonáže, a pokud nebude dodrženo, hlavně pokud bude krytí výztuže desek větší, než jsou povolené odchylky, aby betonáž nebyla povolena, dokud nebude poloha výztuže zajištěna tak, aby i po dokončení betonáže měla správnou polohu.

Zdivo je možno realizovat na dostatečně vyzrálém betonovém základu.

c.10 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Výkop základů - převzetí základové spáry.

Betonáž podkladových betonů – rovinnost.

Bednění a armování základů - převzetí výztuže.

Betonáž základových konstrukcí - protokol o zkouškách krychelné pevnosti použitých betonů.

c.11 SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJIM ZHOTOVITELEM

Na stavbě se nevyskytují neobvyklé detaily, pro které by bylo nutno zpracovávat prováděcí dokumentaci. Případnou dílčí prováděcí dokumentaci zhotoví dodavatel stavby.

D POPIS NAVRŽENÉHO ŘEŠENÍ, TECHNICKÝCH PARAMETRŮ A JEJICH ZDŮVODNĚNÍ VE VZTAHU K PÉČI O ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A VE VZTAHU K UŽÍVÁNÍ

Stavba v konečné podobě neovlivní životní prostředí. Při realizaci zemních prací bude vytěžená zemina uložena na dotčeném pozemku, případně na řízené skládce. V případě znečištění přepravních tras budou tyto dodavatelem ihned očištěny. Dodavatel bude při realizaci dodržovat vyhl. 185/2001 Sb o likvidaci odpadů během stavby.

V rámci realizace stavby budou dodrženy veškeré hygienické předpisy týkající se požadavků na kvalitu prostředí staveniště a proti možnému negativnímu působení na pracovníky a obyvatele a další účastníky provozu. Při realizaci stavby bude

postupováno dle NV č. 272/2011 Sb. o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací v průběhu výstavby. Pouze v období provádění stavby lze očekávat určitý vliv na životní prostředí. Hlavními emitovanými škodlivinami bude prach ze stavebních prací a spaliny ze spalování pohonných hmot stavebních mechanismů. Zatížení tohoto typu bude pouze dočasné, vztahující se na vlastní realizaci stavby a lze jej považovat za obvyklé při podobných akcích, časově omezené a v širší oblasti za únosné. K negativnímu působení hlukové zátěže bude docházet pouze v období vlastní realizace stavby. S tím může souviset i dočasně narušený faktor pohody obyvatelstva. Stejně jako u vlivu emisí na ovzduší je možno tento vliv hodnotit jako dočasný, obvyklý při realizaci podobných záměrů a únosný.

U navrhované stavby se nepředpokládá žádný negativní vliv na krajinný ráz, stavba se nedotkne žádných významných krajinných prvků. Ovlivnění vod v místě provádění stavby, především podzemních se nepředpokládá.

Vzhledem k poměrně malému množství produkovaných odpadů při realizaci stavby se nepředpokládá ani v této oblasti závažný vliv na kvalitu životního prostředí, zhotovitel stavby zajistí zneškodnění odpadů mimo plochu provádění stavby. Ke snížení nepříznivých dopadů zajistí zhotovitel stavby následující:

- ke snížení prašnosti kropení deponovaných zemin při suchém počasí
- mechanické a další nečistoty z podvozků vozidel a stavebních mechanismů budou odstraňovány před vjezdem na veřejnou komunikaci
- bude provádět pravidelné čištění komunikačních ploch znečištěných prováděním stavby
- zabezpečí odstavná stání pro stavební mechanismy a nákladní vozidla
- bude minimalizovat prostoje stavebních mechanismů se spuštěným motorem mimo pracovní činnosti
- stavební práce bude provádět pouze ve stanovené denní době
- produkované odpady budou ukládány a zneškodňovány v souladu s platnou legislativou
- výkopová zemina bude pravidelně odvážena
- skladování látek, které by mohly ohrozit kvalitu okolního prostředí bude provádět v předepsaných obalech a kontejnerech
- bude mít k dispozici na staveništi sanační prostředky (sorbety) pro zachycení případného úkapu či úniku nebezpečné látky
- v případě úniku látek nebezpečných vodám zabrání jejich dalšímu šíření, provede okamžitě sanaci úkapu sorbetem a zajistí nezbytný následný úklid kontaminovaného místa
- stavební práce budou prováděny s maximální možnou šetrností
- zemní práce v okolí vzrostlé zeleně budou prováděny opatrně a šetrně, v případě obnažení kořenů stromů budou tyto obaleny, případně bude ošetřen zasažený kořenový systém

E STATICKÁ POSOUZENÍ, JSOU-LI U NĚKTERÝCH KONSTRUKCÍ TECHNICKÝMI NORMAMI A PŘEDPISY VYŽADOVÁNA

Vzhledem k jednoduchosti stavby a jejímu zakládání se při návrhu základových pasů vychází ze zkušeností z obdobných staveb. Pouze v případě zjištění nevhodného podloží pro zakládání reléového domku bude kontaktován projektant. Následně bude stanoveno řešení stabilizace základové spáry.

F KAPACITNÍ, HYDROTECHNICKÉ A JINÉ VÝPOČTY POTŘEBNÉ PRO ZDŮVODNĚNÍ NAVRHOVANÉHO ŘEŠENÍ

Dešťové vody ze střešních rovin a zpevněných ploch budou přirozeně zasakovány do okolního pozemku. PD nevyžaduje hydrotechnické či jiné výpočty.

G SOUHLAS ODBORNÝCH ÚTVARŮ ZADAVATELE S POUŽITÍM NESCHVÁLENÉHO A NEZAVEDENÉHO ZAŘÍZENÍ, SOUHLAS S NAVRŽENÝM ŘEŠENÍM POKUD JE TECHNICKÝMI NORMAMI A PŘEDPISY POŽADOVÁN

Návrh technického řešení byl řádně odsouhlasen v připomínkovém řízení investorem stavby. Veškeré zařízení a použité materiály byly předem řádně odsouhlaseny.

H POPIS VÝJIMEK Z PŘEDPISŮ, UVEDENÍ ODCHYLNÝCH ŘEŠENÍ OD PŘEDCHOZÍHO STUPNĚ DOKUMENTACE

Projektová dokumentace je řešena jako jednostupňová. Výjimky z předpisů nejsou.

I PŘEHLED POUŽITÝCH Norem, PŘEDPISŮ, VZOROVÝCH LISTŮ APOD. A UVEDENÍ JEJICH ZÁVAZNOSTI PRO REALIZACI, POPŘ. PŘI ZPRACOVÁNÍ PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY

Normy

ČSN 01 3419 Výkresy ve stavebnictví - Vytyčovací výkresy staveb

ČSN 01 3420 Výkresy pozemních staveb - Kreslení výkresů stavební části

ČSN 73 0005 Modulová koordinace rozměrů ve výstavbě.

CSN 73 0035 Zatížení stavebních konstrukcí

CSN 73 0037 Zemní a horninový tlak

ČSN 73 1001 Základová půda pod plošnými základy

ČSN EN 1996-1-1 až 3 (73 1101) Navrhování zděných konstrukcí

ČSN 73 2310 Provádění zděných konstrukcí

ČSN 73 3050 Zemné práce. Všeobecné ustanovenia

ČSN 73 6005 Prostorové uspořádání sítí technického vybavení

ČSN EN 1610 (75 6114) Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení

J SHRUTÍ ROZHODUJÍCÍCH STANOVISEK MAJÍCÍCH VLIV NA TECHNICKÉ ŘEŠENÍ VČETNĚ UVEDENÍ ODKAZU NA DOKLADOVOU ČÁST OBSAHUJÍCÍ VŠECHNA NEZBYTNÁ PROJEDNÁNÍ

Veškeré požadavky dotčených orgánů byly řádně zapracovány do projektové dokumentace. Stanoviska ke stavbě jsou součástí PD jako samostatná příloha.

K PRŮKAZ O ZAPRACOVÁNÍ VÝSLEDKŮ PRŮZKUMŮ

Pro potřeby zhotovení PD nebylo třeba zpracovávat průkaz o zapracování výsledků průzkumů.

L NÁVAZNOST NA OSTATNÍ OBJEKTY (PRŮKAZ KOORDINACE, POPIS ROZHRAŇÍ JEDNOTLIVÝCH OBJEKTŮ, NÁVAZNOST NA JINÉ – SOUVISEJÍCÍ, CIZÍ, VÝHLEDOVÉ INVESTICE)

Popis rozhraní jednotlivých objektů a provozních souborů je uveden v části „C“ dokumentace. Ná vaznost na jiné – související, cizí, výhledové stavby – ani koordinace s jinými stavbami není.

M NA PODDOLOVANÝCH ÚZEMÍCH DOPLNIT PRŮKAZ A ŘEŠENÍ STAVU ÚNOSNOSTI

Stavba nebude realizována v poddolovaném území.

N POŽADAVKY NA GEOTECHNICKÝ MONITORING

Stavba nevyžaduje geotechnický monitoring.

O POŽADAVKY NA MĚŘENÍ POSUNŮ A PŘETVOŘENÍ STAVEBNÍCH OBJEKTŮ

Při navrženém způsobu a technologických podmínkách zakládání stavby na únosné podloží nedojde k přetvoření objektů.

P ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ STAVEBNÍCH OBJEKTŮ OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU NEBO ORIENTACE

Stavba nebude užívána osobami s omezenou schopností pohybu nebo orientace.

Veselíčko 05/2020

Ing. Zdeněk Gibl