

# D.1 Stavební část




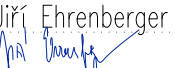

## D.1.2 Mostní objekty a zdi

### SO 252.2

Souřadnicový systém S-JTSK, Výškový systém Bpv

Objednatel:	<p>KRÁLOVÉHRADECKÝ KRAJ PIVOVARSKÉ NÁMĚSTÍ 1245 500 03 HRADEC KRÁLOVÉ</p>	 <p><b>KRÁLOVÉHRADECKÝ KRAJ</b></p>
-------------	---	--

Hlavní inženýr projektu: Ing. Lukáš KOPEČEK  Čís. akce: 17 289 2	Společnost PRAGOPROJEKT/M-PROJEKCE – rozvoj centrální a průmyslové zóny SPRÁVCE SPOLEČNOSTI:  PRAGOPROJEKT, a.s., K Ryšánce 1668/16, 147 54 Praha 4	SPOLEČNÍK SPOLEČNOSTI:  M-PROJEKCE s.r.o., Resslova 956, 500 02 Hradec Králové
--	---	---

Zhotovitel PD: M-PROJEKCE s.r.o., Resslova 956, 500 02 Hradec Králové, IČ: 05061415, www.m-projekce.cz, datová schránka: wk8u9eq Zpracovatelský útvar: Pracoviště Praha – Poděbradská 540/26, 190 00 Praha 9, Tel.: +420 495 842 403, E-mail: info@m-projekce.cz			
Navrhl/vypracoval: Bc. Robin Kurel podpis: 	Zodpovědný projektant: Ing. Miroslav Kubín podpis: 	Vedoucí pracoviště: Ing. Jiří Ehrenberger	
Technická kontrola: Ing. Jiří Ehrenberger podpis: 	Hlavní inženýr projektu: Ing. Lukáš KOPEČEK podpis: 		

Kraj:	KRÁLOVÉHRADECKÝ KRAJ	Číslo zakázky:	17 289 2
Místo stavby:	SOLNICE – PZ JIH, KVASINY – PZ SEVER	Číslo akce:	17 289
Objednatel:	KRÁLOVÉHRADECKÝ KRAJ; PIVOVARSKÉ NÁMĚSTÍ 1245; 500 03 HRADEC KRÁLOVÉ	Datum:	06/2021
Název stavby:	ROZVOJ CENTRÁLNÍ PRŮMYSLVÉ ZÓNY A DOPRAVNÍ INFRASTRUKTURY, Solnice jih v rámci projektu "Rozšíření strategické průmyslové zóny Solnice - Kvasiny a zlepšení veřejné infrastruktury v Královéhradeckém regionu"	Formát:	
		Měřítko:	
		Stupeň:	Souprava:
		PDPS	
Část:	SO 252.2 Zárubní zdi podél Lokotského potoka Technická zpráva	Číslo přílohy:	D.1.2.52.2.1



## Obsah

1	Identifikační údaje .....	3
1.1	Označení stavby .....	3
1.2	Stavebník .....	3
1.3	Zhotovitel projektové dokumentace .....	3
1.4	Staničení .....	4
2	Základní údaje .....	4
2.1	Návrhové a konstrukční charakteristiky .....	4
3	Zdůvodnění stavby a její umístění .....	4
3.1	Účel .....	4
3.2	Zdůvodnění stavby .....	4
3.3	Požadavky na jeho řešení .....	4
3.4	Předchozí dokumentace .....	4
3.5	Podklady .....	4
3.6	Územní podmínky .....	4
3.7	Geotechnické podmínky .....	4
4	Technické řešení .....	6
4.1	Popis nového stavu .....	6
4.2	Řešení ochrany proti vnějším vlivům .....	8
5	Materiály pro stavbu .....	9
5.1	Ocel .....	9
5.2	Beton .....	9
6	Výstavba opěr .....	9
6.1	Postup a technologie stavby opěr .....	9
6.2	Specifické požadavky pro předpokládanou technologii stavby .....	9
6.3	Související objekty stavby .....	9
6.4	Vztah k území .....	10
7	Přehled provedených výpočtů .....	10
7.1	Statický výpočet .....	10
8	Řešení přístupu a užívání stavby osobami s omezenou schopností pohybu a orientace .....	10



## 1 Identifikační údaje

### 1.1 Označení stavby

Název akce: ROZVOJ CENTRÁLNÍ PRŮMYSLOVÉ ZÓNY A DOPRAVNÍ INFRASTRUKTURY, Solnice – jih“ v rámci projektu „Rozšíření strategické průmyslové zóny Solnice – Kvasiny a zlepšení veřejné infrastruktury v Královéhradeckém regionu“

Číslo stavebního objektu: 252.2

Název stavebního objektu: Zárubní zdi podél Lokotského potoka

Stupeň dokumentace: PDPS – Projektová dokumentace pro provádění stavby

Druh stavby: novostavba

Typ objektu: zeď

Kraj: Královéhradecký; CZ052

Okres: Rychnov nad Kněžnou; CZ0524

Obec: Solnice; 576808

Katastrální území: Solnice; 752428

### 1.2 Stavebník

Název organizace: Královéhradecký kraj

Sídlo: Pivovarské náměstí 1245, 500 03 Hradec Králové

IČ: 70889546

### 1.3 Zhotovitel projektové dokumentace

#### 1.3.1 Generální projektant

Společnost: PRAGOPROJEKT/M-PROJEKCE – rozvoj centrální průmyslové zóny

##### **Správce společnosti**

Název organizace: PRAGOPROJEKT, a.s.

Sídlo: K Ryšánce 1668/16, 147 54 Praha 4

IČ: 45272387

##### **Společník společnosti**

Název organizace: M – PROJEKCE s.r.o.

Sídlo: Resslova 956/13, 500 02 Hradec Králové

IČ: 05061415

Pracoviště: Freyova 82/27, 190 00 Praha 9

##### **Hlavní inženýr projektu**

Hlavní inženýr projektu: Ing. Lukáš Kopeček

#### 1.3.2 Zhotovitel projektové dokumentace objektu

Název organizace: M – PROJEKCE s.r.o.

Sídlo: Resslova 956/13, 500 02 Hradec Králové

IČ: 05061415

Pracoviště: Lípová 665/1, 460 01 Liberec IV-Perštýn



Zodpovědný projektant: Ing. Miroslav Kubín (ČKAIT 0501427)  
Autorský kolektiv: Ing. Miroslav Kubín  
Bc. Robin Kurel

## 1.4 Staničení

### Projektové

Začátek: km 0,315 05  
Konec: Km 0,530 00

## 2 Základní údaje

### 2.1 Návrhové a konstrukční charakteristiky

Návrhové a konstrukční charakteristiky:

Typ objektu: zárubní zeď  
Založení: plošné  
Délka zdi: 60,00 + 42,00 m  
Výška zdi: cca 3,20 – 4,20 m  
Zatížení: dle ČSN EN 1991-2

## 3 Zdůvodnění stavby a její umístění

### 3.1 Účel

Zeď zachycuje svah u upraveného vedení Lokotského potoka.

### 3.2 Zdůvodnění stavby

Stavba je vyvolána nutností řešit dopravní návaznosti při rozšíření průmyslové zóny Solnice a z toho plynoucí nároky na odvodnění oblasti.

### 3.3 Požadavky na jeho řešení

Požadavky na jeho řešení vyplývají z:

- » požadavků investora,
- » a platných norem České republiky.

### 3.4 Předchozí dokumentace

Tato dokumentace navazuje na předchozí stupeň projektové dokumentace ve stupni DÚR.

### 3.5 Podklady

Pro návrh stavebního objektu jsou využity následující podklady:

- » zaměření – PRAGOPROJEKT a.s.,
- » inženýrsko-geologický průzkum – PRAGOPROJEKT, a.s.,
- » hydrogeologický průzkum – FINGEO s.r.o.,
- » předchozí stupeň projektové dokumentace,
- » orientační zákresy inženýrských sítí poskytnutých od jejich správců,
- » záznamy z výrobních výborů

### 3.6 Územní podmínky

Objekt se nachází v extravilánu města Solnice.

Terén je rovinatý; v okolní území se nacházejí polnosti a průmyslové stavby.

### 3.7 Geotechnické podmínky<sup>1</sup>

Pro potřeby projektu je zhotoven inženýrskogeologický průzkum, který je součástí této dokumentace.

#### Geomorfologické a klimatické poměry

Podle regionálního geomorfologického členění leží zájmové území v okrsku Rychnovský úval s následujícím hierarchickým členěním v rámci České vysočiny:

- » Soustava: Česká tabule

<sup>1</sup> Převzato z Inženýrskogeologického průzkumu



- » Podsoustava: Východočeská tabule
- » Celek: Orlická tabule
- » Podcelek: Třebechovická tabule
- » Okrsek: Rychnovský úval

Území Rychnovského úvalu je charakterizováno jako tektonicky podmíněný úval v povodí Divoké Orlice (na jihu) a Dědiny (na severu), na slínovcích a spongilitech středního turonu, s pleistocénními říčními štěrky a písky, sprašemi. Jedná se o plochý pahorkatinný reliéf v oblasti ústecké synklinály, se strukturně denudačními plošinami a hřbety (zejména na severu) a s pleistocénními říčními terasami a údolními nivami Dědiny (na severu) a Zdobnice, Bělé a Kněžné (na jihu), místy se sprašovými pokrývky a závějemi.

Podle klimatické regionalizace leží zájmové území v mírně teplé oblasti MT9, která se vyznačuje dlouhým, teplým, suchým až mírně suchým létem, krátkým přechodným obdobím, teplým až mírně teplým jarem a mírně teplým podzimem, krátkou, mírnou a suchou zimou, s krátkým trváním sněhové pokrývky.

Celková charakteristika zájmové oblasti je následující: průměrný úhrn roční srážek se pohybuje mezi 650 – 750 mm, z toho v zimním období mezi 250-300 mm, ve vegetačním období mezi 400-450 mm. Sněhová pokrývka trvá 60 - 80 dnů a počet ledových dnů (tj. dnů s max. teplotou – 0,1 C a nižší) je mezi 30 - 40 v roce. Průměrná roční teplota je 7 - 8°C.

### Geologické poměry

Z hlediska geologické oblasti spadá zkoumané území do českého masivu. Konkrétně na hranici orlickožďárské oblasti české křídové pánve a novoměstského krystalinika. Jedná se tak o styk mezozoických sedimentů proterozoickými krystalickými horninami. Křídové sedimenty zde tvoří tzv. ústeckou synklinálu a jsou zřetelně vertikálně zonální. Pro zdejší křídou jsou typické především hlinitopísčité až slinito-prachovité horniny, ojediněle pískovce. Křídové sedimenty jsou zastoupeny horninami perucko-korycanského souvrství (cenoman) – jílovité prachovce až jílovce, místy uhelné přecházející do pískovců a slepenců (perucké s.), dále pískovce prachovce a spongility (korycanské s.). Perucké souvrství se v oblasti vyskytuje nesouvisle. Plně vyvinuté je v zájmové oblasti bělohorské souvrství, pro které je charakteristické přibývání klastické frakce směrem do nadloží. Typické horniny bělohorského souvrství jsou prachovité slínovce, spongilitické slínovce, místy silicifikované či kalcifikované a silně rozpukané. Lokálně se vyskytují horniny jizerského souvrství – vápnité jílovce a slínovce přecházející do jílovitých vápenců

Krystalinické horniny jsou slabě metamorfované, zastoupené především fylity, zelené břidlice, metadrobry a kvarcity a vyskytují se převážně v podloží křídových sedimentů (v hloubce cca 80- 100 m), pouze ve východní části území vystupují blíže k povrchu.

Kvartérní pokryv nedosahuje v oblasti příliš velkých mocností. V důsledku mírně zvlněného reliéfu lze v oblasti najít uložení především eluviálních a diluviálních sedimentů, které je zrnitostně spjato s původní podloží předkvartérní horninou. Jedná se především o hlinitá a jílovitá eluvia, lokálně s jemně písčitou příměsí. V centrální zóně zájmového území lze narazit na polohu eolických sedimentů, charakteru spraší a sprašových hlín.

V oblasti koryta a přilehlých splachových depresí ústící do říčky Bělé lze zastihnout deluviofluviální smíšené sedimenty přecházející až ve fluviální nivní sedimenty vodních nádrží. Charakteristické pro tyto oblasti jsou hrubozrnné hlinité až jílovité štěrky, písčité jíly až písky.

V sousedství průmyslových oblastí či v místech křížení se stávajícími komunikacemi se mohou vyskytnout navážky. Navážky mohou být různého charakteru, od zásypů terénních nerovností po stavební materiál.

### Hydrogeologické poměry

Zkoumaná oblast náleží do hydrologického povodí Labe, povodí druhého řádu – Orlice, povodí třetího řádu – Divoká Orlice. Konkrétně území odvodňují v severní části říčka Bělá (povodí 4. řádu, 1-02-01-0640) a v jižní části Lokotský potok (povodí 4. řádu, 1-02-01-0650).

Z hydrogeologického hlediska se řadí zájmové území do hydrogeologického rajónu 4222 Podorlické křída v povodí Orlice a částečně na severovýchodě do rajónu 6420 Krystalinikum Orlických hor.

Vodárensky nejvýznamnější jsou kolektory křídových sedimentů, které jsou odděleny izolátory a poloizolátory. Kolektory mají propustnost puklinového ale i průlinového charakteru. Nejvíce plošně rozšířený je kolektor bělohorského souvrství – prachovce a slínovce (spodnoturonského stáří), ve kterém převažuje puklinová propustnost. Méně významný je kolektor průlino-puklinové propustnosti v perucko-korycanském souvrství. Lokálně se mohou v předkvartérních sedimentech vyskytnout zvodně vázané na přípovrchové rozpukání komunikující s kvartérním pokryvem.

Oblast metamorfovaných horniny krystalinika náleží hydrogeologicky do rajónu 6420 Krystalinikum Orlických hor. Z hlediska charakteru hornin a složitosti geologické stavby se zde nacházejí pouze lokální zvodně, které na povrch ústí v podobě pramenních vývěrů v údolích a erozivních zářezích terénu.



Z hlediska migrace podzemních vod odtéká podzemní voda krystalinického horninového prostředí do křídových sedimentů, kde se mísí s vodami křídů.

Území východně od silnice I/14, do kterého spadá i většina vymezené území pro geologický průzkum je vyhlášeno jako ochranné pásmo vodního zdroje 2. stupně – Litá. Tato část ochranného pásma zahrnuje infiltrační území využívaného vodního zdroje, kde nelze omezovat přírodní však srážkových vod do horninového souboru. Problematice vsakování v zájmové oblasti je věnovaná samostatná zpráva podrobného hydrogeologického průzkumu.

#### **Seizmické účinky**

Ve smyslu ČSN 73 0036 nepatří zájmové území do seismických oblastí.

Z hlediska tektoniky je území k jihozápadu ukloněným sedimentárním komplexem s podložním krystalinikem. Vzdálenější omezení území na jihozápadě tvoří jílovický zlom (v linii Jílovce – Čestice), oddělující relativně mělkou východní oblast od hluboko zaklesnuté centrální části křídové pánve. Jílovický zlom, který se v terénu morfologicky neprojevuje, je podle novějších geologických i geofyzikálních průzkumů interpretován jako zlomové pásmo o šířce až 2 km s poklesem JZ ker. Severovýchodní hranice je dána převážně transgresivně denudačním okrajem křídových sedimentů na podložním krystaliniku

#### **Sesuvná území**

Podle evidence vedené na informačním serveru České geologické služby – Geofondu nejsou v trasách projektovaných komunikací evidována žádná aktivní ani potencionální sesuvná území.

## **4 Technické řešení**

### **4.1 Popis nového stavu**

#### **4.1.1 Přípravné práce**

##### **Odstranění náletových dřevin**

Před započítáním stavebních prací dojde k vykácení náletových dřevin v zájmovém prostoru.

#### **4.1.2 Zemní práce**

##### **Skrývka ornice**

Před započítáním výkopových prací se sejme ornice o tloušťce 150 mm v potřebném rozsahu.

##### **Výkopové práce a pažení**

Stavební jámy se provedou jako otevřené se sklonem svahů 1:1, maximálně 2:1. Povrch svahů není nutné během výstavby objektu nijak chránit. Půdorysný rozměr jámy bude minimálně o 0,60 m na každou stranu větší než půdorysný rozměr základu.

Pro provádění výkopových prací platí TKP SPK, kap.4 a příslušné ČSN, na které se TKP odvolávají.

##### **Čerpání vody**

Vzhledem k umístění základové spáry pod úrovní hladiny vodoteče se předpokládá s občasným čerpáním vody.

##### **Provizorní vedení vodoteče**

Během výstavby se vodoteč dočasně povede v místě v objektu v potrubím o DN 600 mm.

##### **Zásyp rubu zdi**

###### *Zásyp základu*

Pro zásyp základu je použita vhodná nebo podmíněčně vhodná, případně upravená nevhodná zemina, dle ČSN 72 6133. Hutnění je navrženo po vrstvách maximální tloušťky 300 mm na index ulehlosti  $I_D = 0,75-0,80$ , nebo na  $PS = 95 \%$ , dle použité zeminy, viz. TKP kapitola 4 tabulka 3.

Z důvodu založení mostu pod úrovní hladiny spodní vody nesmí zásypový materiál dovolit hromadění vody.

Pro zásyp je možné použít výkopový materiál, pokud bude splňovat požadované parametry dle ČSN 73 6133. O použití výkopového materiálu rozhodne technický dozor investora.

###### *Těsnicí vrstva*

Těsnicí vrstva je navržena z folie, která je z obou stran ochráněna vrstvou štěrkopísku ŠP o tloušťce 150 mm s frakci 0/4.

Fólie se přetáhne cca 150 mm nad drenážní trubku, roh se mezi podkladním betonem a rubem zdi opatří fabionem.



#### *Odvodnění rubu*

Odvodnění rubu zdi je navrženo pomocí drenážní trubky s DN 150 mm.

Vyvedení drenáže je prostupem skrz opěru.

Drenážní trubka je obsypána štěrkem frakce 8/16. Minimální tloušťka obsypu je 150 mm. Pro separaci mezi zeminou a obsypem je použita geotextilie.

#### *Zásyp dříku*

Zásyp se provede „zeminou vhodnou“ nebo „zeminou podmíněčně vhodnou“ do násypu“ dle ČSN 73 6133, čl. 5.4 (minimální úhel vnitřní tření 30°, maximální objemová hmotnost 20 kN/m<sup>3</sup>) s hutněním na  $I_d=0,75$  až 0,80, respektive D=95 % PS po vrstvách maximální tloušťky 300 mm dle tabulky 1 v ČSN 73 6244, přílohy A.

### 4.1.3 Konstrukce zdi

#### **Podkladní beton**

Pod všemi základy je navržena vrstva podkladního betonu tloušťky 150 mm. Rozměry podkladního betonu jsou ve všech případech větší minimálně o tloušťku podkladního betonu, než jsou půdorysné rozměry základů.

#### **Základ**

Základ opěry je navržen jako pas s přesazením před líc dříku, horní povrch je vyspádován směrem k vnějším okrajům základu.

#### *Dilatace*

Dilatační spáry jsou provedeny dle VL 4 208.01. Dilatační spára šířky 20 mm jsou vyplněny extrudovaným polystyrenem XPS. Na rubu zdi je dilatační spára izolována pomocí natavovaných asfaltových pásů.

Na lici je ve spáře provedeno předtěsnění a izolováno se trvale pružným tmelem.

#### **Dřík**

Dřík je navržen o konstantní tloušťce.

#### *Prostupy*

Prostupy dříkem jsou vyřešeny dle VL 204.01.

#### *Dilatace*

Viz základ

#### *Obklad*

U dilatačních celků 35-51 bude proveden kamenný obklad líce dříku v tl. 250 mm. Spáry se vyplní cementovou maltou.

#### **Izolace spodní stavby**

Všechny zasypané plochy betonových konstrukcí, které jsou ve styku se zemní vlhkostí, jsou izolovány 1× nátěrem penetračním (ALP) a 2× nátěrem asfaltovým (ALN). Nátěry jsou ukončeny cca 150 mm pod upraveným okolním terénem.

Izolační souvrství je na povrchu opatřeno v jedné vrstvě geotextilií fungující jako filtrační a separační vrstva.

#### **Římsy**

Na opěrách jsou navrženy monolitické železobetonové římsy.

Obruba je navržena svislá, horní povrch římsy je ve 4,0 % příčném sklonu.

Kotvení římsy je navrženo vyvedením betonářské výztuže z horního povrchu dříku zdi.

V římsě jsou pro převedení dešťových vod do vodoteče navrženy chrlíče. Ten je řešen jako vybraní šířky 500 mm a vyspádováním k lici římsy. Chrlíče nejsou na exponovaném místě, hrana na lici není nijak upravována.

### 4.1.4 Vybavení

#### **Dopravně bezpečnostní zábradlí**

Na vnějších hranách římsy je osazeno dopravně bezpečnostní zábradlí výšky 1,10 m bez vodící funkce pro nevidomé a slabozraké. Zábradlí je navrženo z kruhových ocelových profilů.

Kotvení zábradlí je navrženo na patní desku pomocí dodatečně osazených lepených kotev M12. Vzdálenost sloupků zábradlí je standardně 2,00 m.

### 4.1.5 Terénní úpravy

#### **Terén před lícem**

Koryto vodoteče je upraveno dle SO 321.

**Terén nad římsou**

Terén nad římsou se uvede do původního tvaru.

**Ohumusování, zatravnění**

Terén je ohumusován v tloušťce 150 mm a zatravněn hydroosevem.

**Zpevněný příkop**

Za římsou je zhotovena betonová příkopová tvárnice do betonového lože o tloušťce 100 mm. Vyústění je provedeno přes chrliče do přilehlé vodoteče.

**Opevnění terénu**

U zdi začínající dilatačním celkem 45 je navrženo zpevnění pohozelem ze štěrkodrti frakce 63/125 pro odvedení vody z příkopových tvárnice do vodoteče.

**4.2 Řešení ochrany proti vnějším vlivům****4.2.1 Protikorozi ochrana**

Konstrukce	Požadavek na minimální životnost [roky]		Stupeň korozní agresivity podle ČSN EN 12944-2 a tabulky III b)	Plán údržby (čištění a mytí OK) [roky]	Ochranný povlak (podle tabulky II)		
	konstrukce/díle	ochranného povlaku ČSN EN 12944-2			závazně stanovený	alternativa 1	alternativa 2
Silniční zachytný systém na mostech (odstr.)	30	V	C4 + K8 (speciální)	1 po zimě	III A, III B, svodnice, distanční díl – III E	I B, I C + I speciál	I PS

V technologickém předpisu (TePř) protikorozi ochrana bude zhotovitelem zpracovaný projekt oprav, údržby po dobu záruky a doporučení po dobu životnosti, včetně požadavků na čištění nejpozději při předložení výrobně technické dokumentace (VTD) ke schválení.

Dodavatel musí předložit průkazní zkoušky systému podle TKP 19.B, příloha 19.B.P5. Specifikace nátěrového systému musí odpovídat ČSN EN ISO 12944-5. Protikorozi ochrana bude provedena a převzata podle ČSN EN ISO 12944-7.

**Zábradlí**

Pro ocelové prvky zábradlí je příprava povrchu provedena mořením v kyselině na stupeň Be, drsnost BN10a–RUGOTEST č.3

Návrh protikorozi ochrany je následující:

žárový nástřik povlaku směsí kovů (ZnAl15)

NDFT 70 µm

epoxid zinkfosfátový nátěr

NDFT 150 µm

alifatický polyuretanový nátěr

NDFT 60 µm

Celková tloušťka

NDFT 280 µm

Odstín PKO určí investor ve stupni RDS.

**4.2.2 Ochrana konstrukce proti agresivnímu prostředí**

Třídy betonů jsou navrženy pro příslušné stupně vlivu prostředí v souladu s ČSN EN 206.

**4.2.3 Plán údržby**

Jedná se o běžnou konstrukci, která nevyžaduje žádné zvláštní požadavky na údržbu.





## 5 Materiály pro stavbu

### 5.1 Ocel

Konstrukce	Označení oceli dle ČSN EN 10027-1 a ČSN EN 10027-2
Betonářská ocel	B500B
Kari síť	B500A
Kotvení římsy	S235 JR
Měřičská značka	1.4401 nebo 1.4404
Zábradlí	S235 J2G3

#### Protikorozní ochrana

Některé položky výztuže stanovené ve výkresové části dokumentace se opatří epoxidovým nátěrem splňující požadavky ČSN EN 1504-7.

### 5.2 Beton

#### Třídy betonů

##### Konstrukční beton

Konstrukce	Třída betonu dle ČSN EN 206+A1 a ČSN P 73 2404
Podkladní beton	C12/15-X0
Základy	C25/30-XD2, XF3
Dřík	C30/37-XD3, XF4
Římsa	C30/37-XD3, XF4
Betonové lože	C20/25n-XF3

Požadavky na beton pro konstrukce stanovuje ČSN EN 206, TKPSSD 17 a TKPSSD 18.

## 6 Výstavba opěr

### 6.1 Postup a technologie stavby opěr

Stavební práce lze rozdělit do následujících kroků:

- » dopravně inženýrské opatření na přilehlé komunikaci,
- » výkopové práce,
- » výstavba zdi,
- » betonáž říms,
- » instalace zábradlí,
- » vybudování obrubníku,
- » dokončovací práce.

### 6.2 Specifické požadavky pro předpokládanou technologii stavby

Nejsou stanoveny žádné specifické požadavky pro předpokládanou technologii stavby

### 6.3 Související objekty stavby

S tímto objektem přímo souvisí následující stavební objekty:



Číslo SO	Název stavebního objektu
206	Rámový propustek pod komunikací III/32118
207	Rámový propustek přes Lokotský potok
208	Rámový propustek pod silnicí I/14
252.1	Zárubní zdi podél Lokotského potoka
321	Přeložka Lokotského potoka
414	Přeložka kabelu VN 35kv ČEZ
415	Přeložka kabelové trasy kabelů VN a NN fy ACL technology s.r.o.
439	Přípojka NN 0,4 kv k čerpací stanici splaškové kanalizace
466	Přeložka sdělovacího vedení Cetin, ul. Průmyslová – u koryta SO 321

## 6.4 Vztah k území

### 6.4.1 Inženýrské sítě

Všechny uvedené inženýrské sítě je před započítáním stavby vytýčit. Případné zemní práce v blízkosti vedení musí probíhat s co největší opatrností, aby nedošlo k jeho porušení.

Druh sítě	Vlastnosti	SO	Vedení	Ochranné pásmo sítě	Správce
kanalizace				do DN 500 mm	
				1,50 m od osy potrubí nad DN 500 mm	ACL Technology s.r.o
				2,50 m od osy potrubí do DN 500 mm	
kanalizace				1,50 m od osy potrubí nad DN 500 mm	Státní pozemkový úřad
				2,50 m od osy potrubí	
elektrické vedení	nízké napětí	415	podzemní do 1 kV – vzdálenosti dle ČSN EN 50110-1 neověřené	ed. 2.	ACL Technology s.r.o
elektrické vedení	vysoké napětí	415	ověřené	do 110 kV - 1,00 m od krajního vodiče	ACL Technology s.r.o
elektrické vedení	vysoké napětí	414	podzemní ověřené	do 110 kV - 1,00 m od krajního vodiče	ČEZ
sdělovací vedení	optický kabel	466	podzemní ověřené	1,50 m od krajního kabelu	CETIN a.s.

### 6.4.2 Ochranná pásma

Objekt nezasahuje do žádného ochranného pásma ochrany přírody.

### 6.4.3 Omezení provozu

Výstavbu zdi lze provést za nepřerušného provozu na přilehlé komunikaci, upraví se pouze povolená rychlost na 50 km/h a zúží se nejbližší jízdní pruh.

## 7 Přehled provedených výpočtů

### 7.1 Statický výpočet

V rámci zpracování projektové dokumentace byly staticky ověřeny základní geometrické rozměry.

## 8 Řešení přístupu a užívání stavby osobami s omezenou schopností pohybu a orientace

Vzhledem k typu objektu není přístup a užívání stavby osobami s omezenou schopností pohybu a orientace řešeno.