



EVROPSKÁ UNIE
Evropské strukturální a investiční fondy
Operační program Doprava

Ministerstvo dopravy
Státní fond dopravní
infrastruktury



Jiná ověření:

Paré:


Orientační schéma:

Razítko oprávněné osoby:

Podpis:

Datum:

Revize:	Datum:	Popis:	Kontroloval:
000	7. 12. 2022	Definitivní odevzdání dokumentace	Mgr. Pavel Tichý

Stavebník/Investor:	Správa železnic, státní organizace	 SPRÁVA ŽELEZNIC
Adresa:	Dlážděná 1003/7, 110 00 Praha 1	
Zástupce investora:	Stavební správa západ	
Adresa:	Diamond Point, Ke Štvanici 656/3, 186 00 Praha 8 - Karlín	

Zhotovitel díla:	STRIXING + GEOTEC - skály Železný Brod-Tanvald	 
Adresa:	Polní 4795, 430 01 Chomutov	
Kontakt:	T: +420 607 058 411 E: info@strixinzenyring.cz	
Zhotovitel objektu:		
Adresa:		
Kontakt:		
Hlavní projektant (HIP):	Mgr. Pavel Tichý	Specialista: Mgr. Pavel Tichý

Název stavby/akce:	Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod - Tanvald		Označení investora: E618-S-4534/2021/PH
			Označení zhotovitele: 7002/2021
Název části:	Železniční spodek, skalní svahy		Označení části: D.2.1.1
Název objektu/díle části:	Železný Brod - Tanvald, sanace skalního zářezu v km 8,630 - 8,720		Označení objektu/komplexu: SO 01-11-13
Název přílohy:	Technická zpráva		Číslo přílohy: D.2.1.1.1.13.1
Název díle části přílohy:	-		
Odpovědný projektant:	Zpracovatel přílohy:	Měřítko: -	Stupeň dokumentace: DUSP + PDPS
Ing. Ondřej Holý, Ph.D.	Ing. Matúš Klinčúch	Formáty: -	
Kraj:	Katastrální území:	TUDU:	Smluvní datum zpracování: 7. 12. 2022
Liberecký	Vlastiboř u Železného Brodu	166102 Železný Brod - Velké Hamry	

Označení investora::										Stupeň dokumentace:					Část:					Objekt:					Podobjekt:					Příloha:					Revize:							
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43

OBSAH:

D.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE	3
D.1.1 Údaje o stavbě.....	3
D.1.2 Údaje o stavebníkovi	3
D.1.3 Údaje o zpracovateli dokumentace	3
D.1.4 Údaje o budoucích vlastnících a správcích.....	3
D.2 POPIS A ZÁKLADNÍ ÚDAJE O SOUČASNÉM STAVU	4
D.3 SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ	5
D.3.1 Podklady a vyjádření	5
D.3.2 Normy, zákony, vyhlášky, směrnice a přepisy	6
D.4 ZDŮVODNĚNÍ A KONCEPCE TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ	7
D.5 POPIS NAVRŽENÉHO TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ	8
D.5.1 Provizorní zajištění staveniště a jeho odstranění	9
D.5.2 Odstranění vzrostlé vegetace	9
D.5.3 Očištění skalního svahu	10
D.5.4 Odtěžení nestabilních bloků.....	10
D.5.5 Obnova akumulčního prostoru	10
D.5.6 Lokální kotvení skalních bloků.....	10
D.5.7 Kotvené kamenné podezdívky	11
D.5.8 Zajištění skalního svahu ocelovou sítí 80 x 100 mm	12
D.5.9 Zajištění skalního svahu ocelovou sítí 250 x 250 mm	15
D.6 ZÁVĚREČNÉ ZHODNOCENÍ A DOPORUČENÍ	16

PŘÍLOHY:

- 01 Fotodokumentace
- 02 Statické posouzení
- 03 Návrh HMG stavebních prací

CHOMUTOV, KVĚTEN 2022

SEZNAM POUŽITÝCH ZKRATEK

Níže uvedený seznam obsahuje zkratky a značky použité v tomto dokumentu. V seznamu se neuvádějí legislativní zkratky, zkratky a značky obecně známé, zavedené právními předpisy, uvedené v obrázcích, příkladech nebo tabulkách.

IS	Inženýrská síť
PA	Polyamid
PKO	Protikoroziční ochrana
PP	Polypropylén
WSC	Konstrukce duše ocelového lana z drátěného pramene (Steel Wire Rope)

D.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

D.1.1 Údaje o stavbě

Název stavby:	Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod – Tanvald
Název SO:	SO 01-11-13 Železný Brod – Tanvald, sanace skalního zářezu v km 8,630 – 8,720
Místo stavby:	Regionální (podle zákona č. 266/1994 Sb.), jednokolejná neelektrizovaná trať č. 035 (podle knižního jízdního řádu) Železný Brod – Tanvald, km 3,595 – 3,762
Traťový úsek:	1661 Železný Brod – Tanvald
Definiční úsek:	02 Železný Brod – Velké Hamry, km 0,148 – 13,154
Kat. území:	Vlastiboř u Železného Brodu, Držkov
Okres:	Jablonec nad Nisou
Kraj:	Liberecký
Předmět PD:	Sanace nestabilního skalního zářezu, nová stavba, trvalá
Stupeň PD:	DUSP + PDPS

D.1.2 Údaje o stavebníkovi

Název / Jméno:	Správa železnic, státní organizace
Adresa:	Dlážděná 1003/7, 110 00 Praha 1
Telefon:	+420 222 335 711
E-mail:	info@spravazeleznic.cz
IDDS:	uccchjm
IČ:	70994234
DIČ:	CZ70994234

D.1.3 Údaje o zpracovateli dokumentace

Název / Jméno:	STRIXING + GEOTEC – skály Železný Brod-Tanvald
Adresa:	Polní 4795, 430 01 Chomutov
Telefon:	+420 607 058 411
E-mail:	info@strixinzenyring.cz
IDDS:	rad4zsb
IČ:	25435396
DIČ:	CZ25435396
Zpracoval:	Ing. Matúš Klinčúch
Odp. projektant:	Mgr. Ing. Ondřej Holý, Ph.D., ČKAIT pro obor geotechnika: 0012237
Hlavní projektant:	Mgr. Pavel Tichý

D.1.4 Údaje o budoucích vlastnících a správcích

Vlastník:	Správa železnic, státní organizace
Správce:	Stavební správa západ
Adresa:	Diamond Point, Ke Štvanici 656/3, 186 00 Praha 8 – Karlín

Telefon: +420 972 244 732
E-mail: sszsek@spravazeleznic.cz
IDDS: uccchjm
IČO: 70994234
DIČ: CZ70994234

D.2 POPIS A ZÁKLADNÍ ÚDAJE O SOUČASNÉM STAVU

Předmětná stavba se nachází na regionální (podle zákona č. 266/1994 Sb.), jednokolejné neelektrizované železniční trati č. 035 (podle knižního jízdního řádu) Železný Brod – Tanvald v definičním úseku 02 Železný Brod – Velké Hamry v km 8,640 – 8,761 a na pozemcích viz Tab. č. 1.

Základní údaje o dotčené železniční trati:

- Kategorie dráhy podle zákona č. 266/1994 Sb.: regionální
- Kategorie dráhy podle TSI INF: P6/F4
- Součást sítě TEN-T: ne
- Číslo trati podle Prohlášení o dráze: 508
- Číslo trati podle nákrešného jízdního řádu: 548A
- Číslo trati podle knižního jízdního řádu: 035
- Číslo traťového a definičního úseku: 166102 Železný Brod – Velké Hamry
- Traťová třída zatížení: C3
- Maximální traťová rychlost: 60 km/h
- Trakční soustava: neelektrizovaná
- Počet traťových kolejí: 1
- Průjezdny průřez: GC

SO 01-11-13 Železný Brod – Tanvald, sanace skalního zářezu v km 8,630 – 8,720:

je skalní zářez výšky až 12 m, celkové délky přibližně 90 m s generelním sklonem 80°. Předmětem stavby jsou obě strany zářezu.

Skalní svah zářezu je celoplošně porostlý náletovou vegetací a několika vzrostlými stromy. Voda do stěny viditelně vniká. Akumulační prostor v patě svahu je tvořen nezpevněným příkopem s kolmately napadanou horninou.

Tab. č. 1 – Pozemky dotčené stavbou v km 8,640 – 8,761

Parcela číslo	Katastr. území	Výměra [m ²]	Způsob využití	Dočasný záb. [m ²]	Trvalý záb. [m ²]	Vlastníci, jiní oprávnění dle KN
1885/1	Držkov	46 472	dráha, ost. pl.	308	0	ČR, právo hospodařit SŽ, s. o., Dlážděná 1003/7, 110 00 Praha 1
3146	Vlastiboř u Železného Brodu	119 761	dráha, ost. pl.	3 041	0	ČR, právo hospodařit SŽ, s. o., Dlážděná 1003/7, 110 00 Praha 1
3148	Vlastiboř u Železného Brodu	948	ost. kom., ost. pl.	11	0	ČR, právo hospodařit SŽ, s. o., Dlážděná 1003/7, 110 00 Praha 1

Společnost Správa železnic, s. o. si v rámci plánované akce „Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod – Tanvald“ nechala 5/2017 vypracovat inženýrsko-geologický průzkum [4], který dokumentuje a hodnotí stav a stabilitu předmětného horninového masivu.

Kategorie rizika ohrožení prostoru pod skalním svahem (Lysenko 1997) byla stanovena jako II – střední riziko a stav skalního svahu (metodika RSR) byl vyhodnocen jako podmínečně labilní.

V období 1/2022 byla provedena rekognoskace za účelem ověření zjištěného stavu zářezů v dodaném IGP [4]. Rekognoskace byla provedena autorizovanými osobami v oboru geotechnika a oprávněnými osobami ke geologickým pracím. Nebyla nalezena změna stability od 5/2017 (cca 4,5 roku). Návrh ovšem reflektuje skutečný stav, zjištěný během mnoha rekognoskací v zimě 2021/2022.

D.3 SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ

Projektová dokumentace je zpracována podle zadávacích podmínek pro vypracování projektové dokumentace se zapracováním všech požadavků a podmínek určených objednatelem. Navržené technické řešení je také v souladu se všemi závaznými stanovisky a vyjádřeními, viz část N.1.1 Závazná stanoviska, stanoviska, rozhodnutí a vyjádření dotčených orgánů.

D.3.1 Podklady a vyjádření

- [1] Fotodokumentace a terénní rekognoskace, STRIXING + GEOTEC – skály Železný Brod-Tanvald, 1/2022
- [2] Zaměření aktuálního stavu metodou laserového skenování, Gepoint s. r. o., 1/2022
- [3] Záměr projektu pro akci „Zvýšení stability skalních masivů v km 16,100 – 16,500 na trati Železný Brod – Tanvald“, AZ Konzult, spol. s. r. o., 11/2018
- [4] Závěrečná zpráva z inženýrsko-geologického průzkumu pro akci „Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod – Tanvald“, AZ Konzult, spol. s. r. o., 5/2017
- [5] SoD s číslem E618-S-4534/2021/PH, ISPROFIN 5513530007, včetně všech příloh
- [6] Zadávací podmínky objednatele pro vypracování DUSP + PDPS a výkonu AD k akci „Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod – Tanvald“, včetně všech příloh, 8 – 9/2021
- [7] Manuál pro strukturu dokumentace a popisové pole, SŽ – Odbor investiční (O7), 3/2021

- [8] Zápis ze vstupního jednání k zpracování DUSP na akci „Zvýšení stability skalních masivů na trati Železný Brod – Tanvald“, STRIX Inženýring, spol. s r. o., 1/2022
- [9] Geodetické a mapové podklady, SŽG Praha
- [10] Vyjádření všech správců sítí a dotčených orgánů, viz část *N.1.1 Závazná stanoviska, stanoviska, rozhodnutí a vyjádření dotčených orgánů*
- [11] Protokol o zkoušce vzorků zemin a hornin s č. 208/22
- [12] AOPKCR.MAPS.ARCGIS
- [13] MAPY.GEOLOGY.CZ
- [14] GEOPORTAL.GOV
- [15] GEOPORTAL.NPU
- [16] AGS.CUZZK

D.3.2 Normy, zákony, vyhlášky, směrnice a předpisy

- [17] ČSN EN 1990, Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- [18] ČSN EN 1993-1-1, Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí
- [19] ČSN EN 1997-1-2, Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí
- [20] ČSN EN 1537: Provádění speciálních geotechnických prací – Horninové kotvy
- [21] EN 13411-5 Ukončení ocelových drátěných lan – Bezpečnost. Část 5: Třímenové svorky pro zakončení drátěných lan
- [22] Zákon č. 22/1997 Sb., o technických požadavcích na výrobky a o změně a doplnění některých zákonů
- [23] Zákon č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí
- [24] Zákon č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny
- [25] Zákon č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek
- [26] Zákon č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu
- [27] Zákon č. 541/2020 Sb., o odpadech
- [28] Zákon č. 201/2012 Sb., o ochraně ovzduší
- [29] Zákon č. 254/2001 Sb., o vodách
- [30] Zákon č. 258/2000 Sb., o ochraně veřejného zdraví
- [31] Zákon č. 266/1994 Sb., o drahách
- [32] Zákon č. 477/2001 Sb., o obalech a o změně některých zákonů
- [33] Nařízení vlády č. 163/2002 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na vybrané stavební výrobky
- [34] Nařízení vlády č. 272/2011, o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- [35] Nařízení vlády č. 352/2014 Sb., o Plánu odpadového hospodářství České republiky pro období 2015 – 2024
- [36] Vyhláška č. 8/2021 Sb., o Katalogu odpadů a posuzování vlastností odpadů
- [37] Vyhláška č. 146/2008 Sb., o rozsahu a obsahu projektové dokumentace dopravních staveb
- [38] Vyhláška č. 169/2016 Sb., o stanovení rozsahu dokumentace veřejné zakázky na stavební práce a soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr
- [39] Vyhláška č. 177/1995 Sb., kterou se vydává stavební a technický řád drah

- [40] Vyhláška č. 273/2021 Sb., o podrobnostech nakládání s odpady
- [41] Vyhláška č. 405/2017 Sb., kterou se mění vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb, ve znění vyhlášky č. 62/2013 Sb., a vyhláška č. 169/2016 Sb., o stanovení rozsahu dokumentace veřejné zakázky na stavební práce a soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr
- [42] SŽDC Směrnice GR č. 11/2006, Dokumentace pro přípravu staveb na železničních drahách celostátních a regionálních
- [43] SŽDC Směrnice SŽDC č. 20/2017, Směrnice pro stanovení a členění investičních nákladů staveb státní organizace Správa železniční dopravní cesty
- [44] Směrnice Ministerstva dopravy, č. V-2/2012
- [45] SŽDC S3 Železniční svršek
- [46] SŽ S4 Železniční spodek
- [47] SŽDC S5 Správa mostních objektů
- [48] SŽDC (ČD) SR5/7 (S) Služební rukověť. Ochrana železničních mostních objektů proti účinkům bludných proudů
- [49] SŽ SR70 Číselník železničních stanic a dopravně významných míst
- [50] SŽ D7/2 Organizování výlukových činností
- [51] SŽ D1 ČÁST PRVNÍ Dopravní a návěsní předpis pro tratě nevybavené evropským vlakovým zabezpečovačem
- [52] SŽ Bp1 Pokyny provozovatele dráhy k zajištění bezpečnosti a k ochraně zdraví osob při činnostech a pohybu v jeho prostorách a v prostorách železniční dráhy provozované Správou železnic, státní organizace
- [53] SŽ Bp2 Předpis o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci zaměstnanců Správy železnic, státní organizace
- [54] SŽ Bp3 Bezpečnost a ochrana zdraví při práci na stavbách a při stavebních činnostech v prostorách Správy železnic, státní organizace
- [55] SŽ Zam1 Předpis o odborné způsobilosti a znalosti osob při provozování dráhy a drážní dopravy
- [56] SŽDC Ob1 díl II Vydávání povolení ke vstupu do míst veřejnosti nepřístupných. Průkaz pro cizí subjekt
- [57] SŽ S8 Předpis pro provoz, údržbu a opravy speciálních vozidel
- [58] SŽ Metodický pokyn pro údržbu stromů
- [59] ČSN 83 9061 Technologie vegetačních úprav v krajině – Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích
- [60] SŽDC T1 Telefonní provoz
- [61] SŽDC T7 Rádioový provoz
- [62] SŽ D17 Předpis pro hlášení a šetření mimořádných událostí
- [63] SŽ R14 Řád zabezpečení požární ochrany státní organizace Správa železnic

D.4 ZDŮVODNĚNÍ A KONCEPCE TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

Jedná se o novou stavbu, charakteru terénních úprav daného území. Stavební práce se týkají pouze přilehlých skalních svahů k železniční trati a netýkají se železničního svršku. Stav

železničního svršku, odvodnění ani jiných provozních věcí dráhy není předmětem této projektové dokumentace, respektive stavby.

Hlavním důvodem a účelem stavby je odstranění nevyhovujícího stavebně-technického stavu předmětné části železniční trati, a to způsobem trvalého zajištění skalních zářezů v km 8,640 – 8,761 a zamezit tak možnému skalnímu řícení a dalšímu rozvoji svahových deformací. Provedením navržených opatření se docílí dostatečné ochrany osob a majetku nacházejících se na ohrožených pozemcích.

Stavbu je nutno zkoordinovat s aktuálním plánem výluk v daném roce.

Projekt předpokládá realizaci vlastní stavby v době vyloučení jednokolejné trati z provozu v období 3/2025 – 7/2025, a to v rámci některé z plánovaných investičních akcí či opravných prací, viz část B Souhrnná technická zpráva.

Nutným předpokladem provedení části navrhovaných stavebních prací (zemní, bourací a vrtné práce) je celodenní nepřetržitá výluka na konkrétní části trati. Požadavky na výluky železniční dopravy viz část B Souhrnná technická zpráva.

Celková koncepce technického řešení pro zajištění skalních svahů spočívá v provedení těchto stavebních prací:

SO 01-11-13 Železný Brod – Tanvald, sanace skalního zářezu v km 8,630 – 8,720:

Stavební práce realizované za úplné výluky na trati:

- odstranění vzrostlé vegetace
- očištění skalních výchozů od volných částí horniny
- odtěžení nestabilních skalních bloků
- obnova akumulčního prostoru
- realizace lokálního kotvení skalních bloků
- kotvené kamenné podezdívky (částečně)
- vrtné práce pro instalaci ochranných ocelových sítí
- zajištění skalního svahu ocelovou sítí 80 x 100 mm (částečně)
- zajištění skalního svahu ocelovou sítí 250 x 250 mm (částečně)

Stavební práce realizované v režimu pomalých jízd:

- provizorní zajištění staveniště, včetně odstranění
- geodetické práce před a po dokončení stavby
- kotvené kamenné podezdívky (částečně)
- zajištění skalního svahu ocelovou sítí 80 x 100 mm (částečně)
- zajištění skalního svahu ocelovou sítí 250 x 250 mm (částečně)

Statické posouzení kotvených ocelových sítí viz Příloha č. 02 Statické posouzení.

D.5 POPIS NAVRŽENÉHO TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

Návrh technického řešení stavby je v souladu s obecnými požadavky na výstavbu a v souladu se závaznými stanovisky všech správců stávajících IS, dotčených orgánů a subjektů, které jsou nedílnou součástí této dokumentace, viz část N.1.1 Závazná stanoviska, stanoviska, rozhodnutí a vyjádření dotčených orgánů. Zásadní úprava technického řešení se nepředpokládá.

Zhotovitel stavby bude plně respektovat všechny skutečnosti a provedení stavby bude plně v souladu se všemi podmínkami, které jsou uvedeny ve všech doložených stanoviscích.

V rámci SO 01-11-13 Železný Brod – Tanvald, sanace skalního zářezu v km 8,630 – 8,720 budou provedeny níže uvedené přípravné práce a následně vlastní sanační opatření.

D.5.1 Provizorní zajištění staveniště a jeho odstranění

Před samotnou realizací sanačních prací bude nejdříve instalováno provizorní zajištění prostoru pod skalními svahy, případně ve svahu a na skalních terasách jednotlivých výchozů. To bude provedeno v celé délce řešeného úseku. Jedná se o dočasnou konstrukci, která vymezí prostor stavby od případně provozované koleje a bude zachytávat případné úlomky v průběhu provádění sanačních prací. Tím bude zajištěn bezpečný provoz pod prováděným zásahem.

Vlastní záchytná konstrukce bude z PA uzlové sítě s rozměrem ok 80 x 80 mm ze šňůrky min. $\varnothing 3,5$ mm, která bude doplněna o netkanou PP geotextílii s plošnou hmotností 200 g/m². Kompozitní síť bude vyvěšena přes ocelové pZn lano min. $\varnothing 10$ mm a zavrtávací injekční tyče z oceli 28Mn6, min. $\varnothing 32$ mm, délky min. 3 m, osově po 4 m. Každá tyč (sloupek) bude vybavena šroubovacím ocelovým pZn okem, přes které bude nosné lano vedeno a kompozitní síť bude navázána ke každé tyči. Kompozitní síť bude ztužena a navázána na ocelové pZn lano také ve spodní a střední části. Celková výška dočasné záchytné konstrukce bude min. 2 m.

V průběhu stavby nesmí dojít k poškození a znečištění železničního svršku. V době a v místě provádění sanačních prací (čištění a odtěžování skalního masivu) bude před mechanickým poškozením při pádu horniny, chráněn gumovými pláty. Proti znečištění budou přilehlá kolej a příkop chráněny netkanou PP geotextílii s plošnou hmotností 200 g/m².

V průběhu stavby nesmí dojít k poškození stávajícího dopravního značení, návěstidel, bodů ŽBP, zajišťovacích konzolových značek PPK, či jiných stávajících konstrukcí dráhy. Proti mechanickému poškození budou tyto konstrukce chráněny dřevěným obedněním.

Po dokončení stavby budou všechny tyto konstrukce odstraněny. Za realizaci a také odstranění provizorního zajištění je zodpovědný dodavatel stavby.

D.5.2 Odstranění vzrostlé vegetace

Po provedení zajištění prostoru, budou zahájeny práce na odstranění vegetace v projektem vymezených rozsazích. Skalní svah je v současné době celoplošně porostlý náletovými dřevinami a křovinami.

Během realizace bude dřevní hmota na místě zpracována štěpkováním nebo rozřezáním na manipulační díly. Nakládání s odpady je podrobně zpracováno v samostatné části *B Souhrnná technická zpráva*. Náletem jsou míněny dřeviny do průměru kmene do 10 cm (obvod kmene do 32 cm), měřeného ve výšce cca 1,3 m nad zemí. K odstranění kořenů bude použito mechanických prostředků. Použití chemických (herbicidních) prostředků je zcela vyloučeno.

Ve vymezené ploše 1 178 m² dojde k odstranění travin a náletu s odstraněním kořenového systému. Kořenového systém bude ponechán pouze v místech, kde by mělo odstranění negativní vliv na celistvost horniny skalního masivu. V rámci těchto prací budou odstraněny 6 kusů nevhodných stromů s průměrem kmene do 300 mm a 5 kusů starých pařezů s průměrem do 300 mm. Vegetace bude odstraňována s použitím horolezecké techniky.

Odstraňování vegetace bude ohlášeno s dostatečným předstihem, ještě před zahájením vlastní stavby, příslušnému správci zařízení, kterým je Správa železnic, s. o., OŘ Hradec Králové.

Odstraňování vegetace bude realizováno v období vegetačního klidu, tedy od 1. 11. do 31. 3. běžného roku. Zároveň budou tyto práce provedeny v době mimo hnízdění ptáků, tedy od 1. 10. do 1. 4. běžného roku.

D.5.3 Očištění skalního svahu

V technologické návaznosti, po odstranění nežádoucí vegetace, budou zahájeny horolezecké práce na očištění svahu skalního zářezu. V rámci těchto prací budou odstraněny svahové pokryvy a povrchově narušené části čistěných skalních ploch.

Jedná se o odstranění zvětralé skalní horniny, která je zcela oddělena od mateřského masivu a lze ji poměrně lehce odstranit, respektive vylomit pomocí ručního nářadí, případně také pomocí pneumatického ručního nářadí. Rozsah vlastního očištění bude na místě řízen geotechnikem stavby nebo projektantem, dle aktuálně zjištěného stavu zvětření.

Očištění svahu skalního zářezu bude provedeno v mocnosti zásahu do průměrné hloubky 0,2 m, a to v celkovém rozsahu 69,1 m³. Použitelná část odtěženého materiálu bude využita v místě stavby pro realizaci navržených kamenných podezdívek. Veškeré odtěžené hmoty budou místního charakteru (charakteru odpadu ostatního) v podobě kamenité suti. Nakládání s odpady je podrobně zpracováno v samostatné části *B Souhrnná technická zpráva*.

D.5.4 Odtěžení nestabilních bloků

Jedná se hlavně o oddělené struktury od mateřského masivu a bloky s potencionální nestabilitou a mírou rizika skalního řícení. I zde je třeba zdůraznit, že práce smí být prováděny pouze nad zajištěným prostorem a pod realizovanou částí objektu nesmí probíhat pohyb osob ani jiná realizace. Odtěžení nestabilních bloků bude upřesněno a koordinováno geotechnickým dozorem stavby nebo projektantem přímo na místě stavby, po provedení očištění skalního svahu.

Odtěžování nestabilních bloků o objemu do 1,5 m³ bude provedeno s použitím ručního nářadí, popřípadě pomocí pneumatického nářadí. Odtěžení bude provedeno v celkovém rozsahu 43,8 m³ a jen u těch bloků, které jsou výrazně postiženy zvětřením a plochami odlučnosti. Použitelná část odtěženého materiálu bude využita v místě stavby pro realizaci navržených kamenných podezdívek. Veškeré odtěžené hmoty budou místního charakteru (charakteru odpadu ostatního) v podobě kamenité suti. Nakládání s odpady je podrobně zpracováno v samostatné části *B Souhrnná technická zpráva*.

D.5.5 Obnova akumulčního prostoru

Z akumulčního prostoru pod skalním svahem bude odtěžena napadaná suť v celkovém rozsahu 43 m³. Dojde tak k výraznému a nutnému obnovení a zvýšení kapacity akumulčního prostoru. Odtěžení materiálu bude provedeno ruční i strojní odkopávkou.

Mocnost a rozsah odtěžení bude na místě řídit geotechnik stavby nebo projektant. Veškeré odtěžené hmoty budou místního charakteru (charakteru odpadu ostatního) v podobě zemitě-kamenité suti. Nakládání s odpady je podrobně zpracováno v samostatné části *B Souhrnná technická zpráva*.

D.5.6 Lokální kotvení skalních bloků

Skalní struktury, které jsou odlučné po odlučných plochách, budou stabilizovány systémem svorníků. Jedná se kotvení bloků s přerušením rizikových kluzných ploch či zabránění vyklánění bloku ze svahu, čímž dojde k trvalé stabilizaci pohybu bloku. Při realizaci svorníků je třeba dbát

na geologickou stavbu masivu tak, aby svorníky nebyly upevňovány v otevřených puklinách nebo plochách diskontinuit.

V určených partiích budou použity zavrtávací injekční tyče z oceli 28Mn6, min. \varnothing 32 mm, délky min. 2,5 m. Kotevní prvky budou realizovány a rozmístěny ve vyznačených oblastech v celkovém počtu 18 kusů. Přesnou polohu prvků a jejich sklon určí geotechnický dozor přímo na stavbě, dle daných geologických podmínek.

Kotevní prvky budou osazené do vrtu min. \varnothing 51 mm a následně se zainjektují cementovou směsí, či směsí na bázi cementu CEMII/B-M (V-LL) 32,5 R. Kotevní prvky budou aktivovány osazením ocelových podložek o rozměru 150 x 150 x 8 mm a typových matek na hlavy kotevních prvků.

Všechny kotevní prvky s podložkou, matkou a spojníky budou opatřeny antikoročním nátěrem ještě před instalací do vrtu. Krycí (vrchní) vrstvy PKO budou provedeny v barevném odstínu RAL 7013. Protikorozní ochrana je podrobně zpracována v části *B Souhrnná technická zpráva*.

D.5.7 Kotvené kamenné podezdívky

Stávající vzniklé převisy, kaverny a nestabilní bloky budou sanovány pomocí podezdívek, které budou zároveň působit jako ochrana proti vodní a mrazové erozi. Bude provedeno vyčištění místa podezdívky od napadávek a volných částí horniny a založení bude na upraveném horninovém masivu. Ve výjimečných případech, kdy by založení bylo nevyhovující, lze po konzultaci s geotechnikem provést založení na základě z betonu C25/30 XC2, rozměru cca 0,5 x 0,5 m příslušné délky. Skutečný tvar bude dle provedení výkopu, dle místních základových poměrů. V případě potřeby budou v ploše betonového základu nebo nevodorovného skalního podloží použity protismykové trny z oceli S670H, min. \varnothing 25 mm, délky min. 0,6 m.

Plocha každé vyzdívky bude kotvena pomocí zavrtávacích injekčních tyčí z oceli 28Mn6, min. \varnothing 32 mm, délky min. 2,5 m. Osová vzdálenost kotevních prvků je navržena v rastru 1,5 x 1,5 m (podélně x svisle). Skutečné rozmístění kotevních prvků určí geotechnický dozor přímo na stavbě dle daných geologických podmínek.

Vrty pro kotevní prvky budou min. \varnothing 51 mm s úklonem vrtu 4° a budou se provádět pneumatickými kladivy. Jako výplach bude použit stlačený vzduch. Injektování vrtů bude nízkotlaké vzestupné, tlakem do 0,6 Mpa a to cementovou zálivkou v poměru cement / voda v rozmezí 2,5 – 2 / 1, dle stavu skalního masivu a potřeby vyplnění vrtu. Konce kotevních prvků budou zajištěny podložkou o rozměrech 150 x 150 x 8 mm a typovou maticí. Po aktivaci kotevního prvku bude vzniklý sklípek vyzděn, případně zaplombován cementovou maltou.

Vlastní zdění bude prováděno na maltu M25 XF3 s přísadou zvyšující přilnavost směsi k materiálu kamene. Bude použit místní, vytěžený kámen, opracovaný do formátu cca 0,2 x 0,3 x 0,3 m. V případě, že by místní kámen nevyhověl požadavkům na technické parametry zdiva, bude použit kámen vytěžený a dovezený z jiného SO stavby. Použitý kámen musí co nejvíce barevně korespondovat s okolní skalní horninou. Ve vyzdívkách budou vytvořeny drenážní prostupy zvětšením rozestupu mezi jednotlivými bloky kamene bez příslušného vyspárování. Zbylá část čelní pohledové plochy bude vyspárována cementovou maltou, hloubky spárování do 30 mm a v celkovém rozsahu 17 m². Kamenné kotvené podezdívky budou realizovány v celkovém rozsahu 7,6 m³.

Všechny kotevní prvky s podložkou, matkou a spojníky budou opatřeny antikoročním nátěrem ještě před instalací do vrtu. Krycí (vrchní) vrstvy PKO budou provedeny v barevném

odstínu RAL 7013. Protikorozi ochrana je podrobně zpracována v části *B Souhrnná technická zpráva*. Technické parametry projektem požadované na kvalitu zdiva, viz Tab. č. 2.

Tab. č. 2 – Technické parametry zdiva (rula)

Charakteristika	Požadavek
Objemová hmotnost	2 663 kg/m ³
Nasákavost	0,24 % hmotnosti
Pevnost v tlaku	120,0 MPa
Koef. mrazuvzdornosti	0,86
Obrusnost	2,15 mm

D.5.8 Zajištění skalního svahu ocelovou sítí 80 x 100 mm

Projektem vyznačená oblast skalního zářezu o celkové ploše 126 m² bude po očištění a odtěžení případných labilních struktur zajištěna systémem plošného překrytí ocelovou dvouzákrtovou ZnAl sítí s rozměrem ok 80 x 100 mm z drátu min. \varnothing 2,7 mm a s výrobně podélně vpletenými lany \varnothing 8 mm po 1 m. Tato síť bude kompletně doplněna (podložena) protierozní extrudovanou PP georochoží tloušťky do 13 mm s plošnou hmotností min. 500 g/m² v celkovém rozsahu 126 m².

Ke skalnímu svahu bude síť kotvena zavrtávacími injekčními tyčemi z oceli 28Mn6, min. \varnothing 32 mm, délky min. 2,5 m. Osová vzdálenost kotevních prvků sítě je navržena v rastru 2 x 2 m (podélně x svisle). Skutečné rozmístění kotevních prvků sítě určí geotechnický dozor přímo na stavbě dle daných geologických podmínek. Aby nedošlo k vyklouznutí lana zpod roznášecí desky, bude lano procházet střídavě nad a pod kotevními prvky sítě. Pro zajištění sítě na nedostatečně přiléhajících místech budou použity ty samé kotevní tyče. Ochranná síť se tak vytvaruje podle tvaru masivu.

Na skalní svah budou síť pokládány vedle sebe na sraz. Záchytná síť bude odvinována z role šíře cca 3 m podle přístupnosti terénu buď pod, či nad skalním svahem nebo přímo ve skalní stěně. Po položení bude síť provizorně uchycena na horní hraně vázacím drátem a následně vytvarována podle morfologie skalního svahu. Spojování jednotlivých panelů navzájem bude prováděno pomocí ocelového pZn lana min. \varnothing 8 mm s konstrukcí 6 x 19 + WSC, třídy pevnosti 1 770 MPa, jmenovité únosnosti min. 41 kN.

Vrty pro kotevní prvky budou min. \varnothing 51 mm s úklonem vrtu 8° a budou se provádět pneumatickými kladivky. Jako výplach bude použit stlačený vzduch. Injektování vrtů bude nízkotlaké vzestupné, tlakem do 0,6 Mpa a to cementovou zálivkou v poměru cement / voda v rozmezí 2,5 – 2 / 1, dle stavu skalního masivu a potřeby vyplnění vrtu. Konce kotevních prvků sítě budou zajištěny podložkou o rozměrech 150 x 150 x 8 mm a typovou maticí. Kotevní prvky sítě budou po montáži podložek a matic aktivovány.

Po obvodu oblastí překryté ochrannou sítí bude přes kotevní prvky sítě instalováno ocelové pZn lano min. \varnothing 10 mm s konstrukcí 6 x 19 + WSC, třídy pevnosti 1 770 MPa, jmenovité únosnosti min. 64 kN. Lana budou spojována pomocí lanových svorek odpovídající velikosti. Spojování a zakončování ocelových pZn lan bude splňovat požadavky normy EN 13411-5 Ukončení ocelových drátěných lan – Bezpečnost. Část 5: Třímenové svorky pro zakončení drátěných lan. U lanových svorek bude prováděna důsledná kontrola utažení matek na lanových svorkách a jejich správná montáž, usazení sedla na napínanou část lana.

Všechny kotevní prvky s podložkou, matkou a spojníky budou opatřeny antikorozním nátěrem ještě před instalací do vrtu. Krycí (vrchní) vrstvy PKO budou provedeny v barevném odstínu RAL 7013. Protikorozní ochrana je podrobně zpracována v části *B Souhrnná technická zpráva*. Projektem požadované kvalitativní vlastnosti sítě, lan a spojovacího materiálu, viz *Tab. č. 3*.

V rámci těchto prací budou, na geotechnikem vytipovaných místech ve skalní stěně, provedeny 2 ks ověřovacích tahových zkoušek systémových kotevních prvků. Projektem požadovaná únosnost kotevních prvků je min. 120 kN.

Tab. č. 3 – Technické parametry ocelových materiálů

Zkouška	Kritérium	Přípustná tolerance
Ocelová pZn lanová síť 250 x 250 mm		
Označení sítě / oko sítě	25 x 25 / 250 x 250 mm	
Průměr lana	min. 8 mm	max. + 5 %
Druh lana	šestipramenné, 42 drátů 6 x 7 + WSC	
Tloušťka pozinkování	min. 35 µm, min. 245 g/m ²	
Průměr drátu křížového uzlu	3 mm	± 0,2 mm
Tahová pevnost drátu kř. uzlu	min. 350 – 550 MPa	
Pevnost křížového uzlu	max. 24 kN	
Tažnost lanové sítě	max. 9 %	
Tahová pevnost lanové sítě	200 kN/m	± 15 kN/m
Tuhost lanové sítě	min. 1 020 kN/m (při max. průhybu 240 mm)	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Ocelová ZnAl síť 80 x 100 mm (pro podložení lanové sítě)		
Označení sítě / oko sítě	8 x 10 / 80 mm	-0, +10 mm
Průměr drátu	2,7 mm	± 0,06 mm
Tloušťka pozinkování	min. 35 µm, min. 245 g/m ²	
Tahová pevnost drátu	min. 350 – 550 MPa	
Tažnost sítě	max. 9 %	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Tahová pevnost sítě	55 kN/m	± 5 kN/m
Tahová pevnost pásu sítě	min. 150 kN	
Mezní síla při protlačení	70 kN	± 5 kN
Tuhost sítě	min. 115 kN/m (při max. průhybu 564 mm)	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Ocelová ZnAl síť 80 x 100 mm		
Označení sítě / oko sítě	8 x 10 / 80 mm	-0, +10 mm
Průměr drátu	2,7 mm	± 0,06 mm
Tloušťka pozinkování	min. 35 µm, min. 245 g/m ²	
Tahová pevnost drátu	min. 350 – 550 MPa	
Tažnost sítě	max. 9 %	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Tahová pevnost sítě	55 kN/m	± 5 kN/m

Mezní síla při protlačení	70 kN	± 5 kN
Tahová pevnost pásu sítě	min. 219 kN	
Tuhost sítě	min. 119 kN/m (při ref. hodnotě 50 kN)	
Mezní tuhost	min. 164,4 kN/m (při ref. hodnotě 74 kN)	
Výrobně vpletené lano	min. Ø 8 mm, á 1,0 m	
Spojovací materiál		
Průměr drátu	3,0 mm	± 0,2 mm
Tloušťka pozinkování	min. 45 µm, min. 325 g/m ²	
Tahová pevnost drátu	min. 350 – 550 MPa	
Tažnost	max. 8 %	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Ocelové pZn lano Ø 8 mm		
Průměr lana	min. 8 mm	max. + 5 %
Druh lana	šestipramenné, 114 drátů 6 x 19 + WSC	
Duše	z drátěného pramene	
Tloušťka pozinkování	min. 45 µm, min. 325 g/m ²	
Tahová pevnost drátů	min. 1 770 MPa	
Jmenovitá únosnost lana	min. 41 kN	
Tažnost	max. 8 %	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	
Ocelové pZn lano Ø 10 mm		
Průměr lana	min. 10 mm	max. + 5 %
Druh lana	šestipramenné, 114 drátů 6 x 19 + WSC	
Duše	z drátěného pramene	
Tloušťka pozinkování	min. 45 µm, min. 325 g/m ²	
Tahová pevnost drátů	min. 1 770 MPa	
Jmenovitá únosnost lana	min. 64 kN	
Tažnost	max. 8 %	
Odolnost proti korozi	min. 350 hod.	

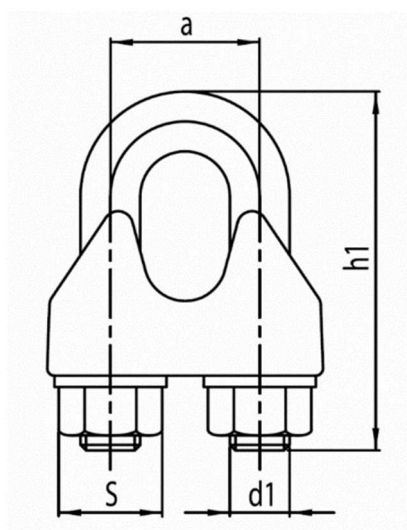
Tab. č. 4 – Technické parametry protierozní extrudované PP georohože

Charakteristika	Hodnota	Jednotka měření	Referenční norma
Hustota	900	kg/m ³	ASTM 1505
Bod tání	150	°C	ASTM D 1525
Odolnost proti UV záření	Stabilizováno	0,94	ASTM 4355

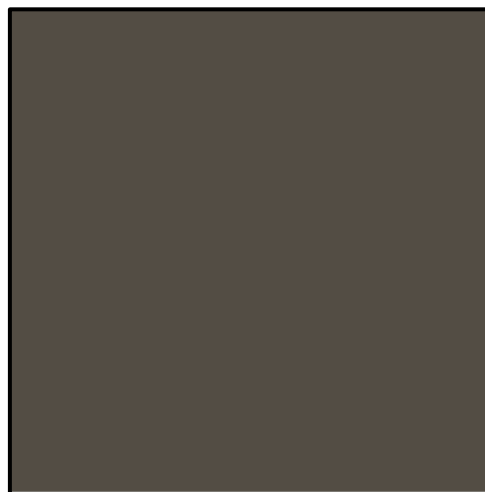
Tab. č. 5 – Rozměry a požadavky na použití lanových svorek dle EN 13411-5.

Velikost svorky *	a [mm]	d1 [mm]	h1 [mm]	s [mm]	Počet svorek [ks]	Utahovací moment [Nm]	Hmotnost [kg / 100 ks]
5	12	M5	25	8	3	2	2,1
6,5	14	M6	32	10	4	3,5	4

8	18	M8	41	13	4	6	8,2
10	20	M10	46	13	4	9	9,2
12	24	M12	56	16	4	20	17,1
13	27	M13	64	18	4	33	27,5
14	28	M14	66	18	4	33	27,7
16	32	M16	76	21	4	49	43
19	36	M19	83	21	4	68	49
22	40	M22	96	24	5	107	68
26	46	M26	118	30	5	147	117
30	54	M30	131	30	6	212	140
34	60	M34	150	34	6	296	213
40	68	M40	167	34	6	363	268
* max. průměr použitého ocelového lana							



Obr. č. 1 – Lanová svorka.



Obr. č. 2 – Barevný odstín RAL 7013.

D.5.9 Zajištění skalního svahu ocelovou sítí 250 x 250 mm

Projektem vyznačená oblast skalního zářezu o celkové ploše 486 m² bude po očištění a odtěžení případných labilních struktur zajištěna systémem plošného překrytí ocelovou lanovou sítí s rozměrem ok 250 x 250 mm. Síť bude vyrobena z pZn lana min. \varnothing 8 mm s konstrukcí 6 x 7 + WSC, třídy pevnosti 1 770 MPa, jmenovité únosnosti min. 41 kN. Rozměr jednoho lanového panelu bude 3 x 6 m (podélně x svisle). Tato síť bude kompletně doplněna (podložena) ocelovou dvouzákrtovou ZnAl sítí s rozměrem ok 80 x 100 mm z drátu min. \varnothing 2,7 mm.

Ke skalnímu svahu bude síť kotvena zavrtávacími injekčními tyčemi z oceli 28Mn6, min. \varnothing 32 mm, délky min. 3,5 m. Osová vzdálenost kotevních prvků sítě je navržena v rastru 3 x 3 m (podélně x svisle). Skutečné rozmístění kotevních prvků sítě určí geotechnický dozor přímo na stavbě dle daných geologických podmínek. Aby nedošlo k vyklouznutí lana zpod roznášecí desky, bude lano procházet střídavě nad a pod kotevními prvky sítě. Pro zajištění sítě na nedostatečně přiléhajících místech budou použity ty samé kotevní tyče. Ochranná síť se tak vytváří podle tvaru masivu.

Na skalní svah budou panely pokládány vedle sebe na sraz. Panel bude odvinován z role šíře cca 3 m podle přístupnosti terénu buď pod, či nad skalním svahem nebo přímo ve skalní stěně. Po položení bude panel provizorně uchycen na horní hraně vázacím drátem a následně vytvarován podle morfologie skalního svahu. Spojování jednotlivých panelů navzájem bude prováděno pomocí ocelového pZn lana min. \varnothing 8 mm s konstrukcí 6 x 19 + WSC, třídy pevnosti 1 770 MPa, jmenovité únosnosti min. 41 kN.

Vrty pro kotevní prvky budou min. \varnothing 51 mm s úklonem vrtu 2° a budou se provádět pneumatickými kladivky. Jako výplach bude použit stlačený vzduch. Injektování vrtů bude nízkotlaké vzestupné, tlakem do 0,6 Mpa a to cementovou zálivkou v poměru cement / voda v rozmezí 2,5 – 2 / 1, dle stavu skalního masivu a potřeby vyplnění vrtu. Konce kotevních prvků sítě budou zajištěny podložkou o rozměrech 150 x 150 x 8 mm a typovou maticí. Kotevní prvky sítě budou po montáži podložek a matic aktivovány.

Po obvodu oblastí překryté ochrannou sítí bude přes kotevní prvky sítě instalováno ocelové pZn lano min. \varnothing 10 mm s konstrukcí 6 x 19 + WSC, třídy pevnosti 1 770 MPa, jmenovité únosnosti min. 64 kN. Lana budou spojována pomocí lanových svorek odpovídající velikosti. Spojování a zakončování ocelových pZn lan bude splňovat požadavky normy EN 13411-5 Ukončení ocelových drátěných lan – Bezpečnost. Část 5: Třmenové svorky pro zakončení drátěných lan. U lanových svorek bude prováděna důsledná kontrola utažení matek na lanových svorkách a jejich správná montáž, usazení sedla na napínanou část lana.

Všechny kotevní prvky s podložkou, matkou a spojníky budou opatřeny antikoročním nátěrem ještě před instalací do vrtu. Krycí (vrchní) vrstvy PKO budou provedeny v barevném odstínu RAL 7013. Protikorozní ochrana je podrobně zpracována v části *B Souhrnná technická zpráva*. Projektem požadované kvalitativní vlastnosti sítě, lan a spojovacího materiálu, viz *Tab. č. 2*.

V rámci těchto prací budou, na geotechnikem vytipovaných místech ve skalní stěně, provedeny 2 kusy ověřovacích tahových zkoušek systémových kotevních prvků. Projektem požadovaná únosnost kotevních prvků je min. 120 kN.

D.6 ZÁVĚREČNÉ ZHODNOCENÍ A DOPORUČENÍ

Provedením navržených opatření budou ze skalních svahů zářezu odstraněny veškeré nestabilní části, čím se pochopitelně eliminuje riziko skalního řícení do prostoru paty zářezu. Žádné sanační opatření nezamezí dalšímu zvětrávání a ani nezpomalí jeho přirozený proces. Výrazně však sníží dopady projevů zvětrání – skalní řícení, pravidelný opad úlomků a částí ze skalních svahů do ohroženého prostoru. Opad menších částí navětralé horniny, přibližně do 100 mm, bude probíhat přirozenou cestou i nadále.

Navržená a provedená sanační opatření není možné považovat jako jednorázově trvalé a nevyžadující údržbu. Trvalá funkce sanačních opatření se neobejde bez pravidelné údržby a revize. Doporučujeme min. 1x ročně prohlídku skalního zářezu geotechnikem se zhodnocením stavu ochranných opatření. Pravidelnou revizi, respektive údržbu ochranných opatření, doporučujeme min. 1x za dva roky. Bez pravidelné údržby bude velmi razantně snížena účinnost a životnost opatření a zvýší se riziko ohrožení.

Není nutné provádět uvedené udržovací práce v masivním rozsahu, ale odborným a efektivním postupem může být trvale zajištěna bezpečnost provozu a zdraví osob.

Pravidelná údržba skalního zářezu a technických konstrukcí by měla vycházet z oblastí:

- pravidelná údržba případné vegetace a odstraňování náletové a narušující vegetace,
- pravidelné odstraňování odvětralých částí a labilních bloků,

- pravidelné odtěžování a obnova akumulačních prostorů a napadané suti,
- revize a obnova prvků zajištění v případě impaktu bloků,
- vizuální prohlídka stavu antikoroze ochrany,
- revize a obnova prvků zajištění v případě poškození mimořádnou událostí,
- případné doplnění sanačních opatření v případě zhoršení lokálních partií svahů z hlediska dlouhodobého.

V Chomutově, dne

Příloha 01 Fotodokumentace



Skal. svah na začátku úseku. Po odstranění vegetace, odtěžení nestabilní skalní horniny a očištění bude tato část skal. svahu zajištěna ocel. sítí 80 x 100 mm, kompletně doplněnou o protierozní extrudovanou georochož.



Po odstranění vegetace, odtěžení a očištění bude levá strana zářezu zajištěna ocel. sítí 250 x 250 mm, kompletně doplněnou o ocel. síť 80 x 100 mm. Pravá strana zářezu bude zajištěna v geotechnikem vytypovaných partiích lokálním kotvením.



Po odstranění vegetace a očištění budou stávající vzniklé převisy, kaverny a nestabilní bloky sanovány pomocí kotvených kamenných podezdívek z místního, vytěženého kamene.



V patě skal. stěny bude realizována kotvená kamenná podezdívka z místního, vytěženého kamene. Akumulační prostor v patě svahu bude vyčištěn od napadané horniny. Stávající vedení IS bude zachováno.



Po odstranění vegetace a očištění budou stávající vzniklé převisy, kaverny a nestabilní bloky sanovány pomocí kotvených kamenných podezdívek z místního, vytěženého kamene.



Po odstranění vegetace, očištění a odtěžení aku. prostoru budou skal. bloky v patě svahu zajištěny v geotechnikem vytypovaných partiích lokálním kotvením. Stávající vedení IS bude zachováno.

Příloha 02 Statické posouzení

Systém ocelová síť + kotevní prvky sítě

Statický posudek používá k výpočtu základní kinetickou stabilitní analýzu planárních poruch (Kliche, 1999). Ta je jednou z metod mezní rovnováhy, při které jsou porovnávány síly bránící pohybu hornin (soudržnost, tření) vůči silám pohyb působícím (vliv vody, tíha hornin). Stupeň stability F_s [-] po zavedení kotevní síly R [kN] jednotlivých svorníků, fixujících síť, je dán základním vztahem:

$$F_s = \frac{F_{stab}}{F_{destab}} \cong \frac{W \cdot \cos \beta \cdot \tan \varphi + R}{W \cdot \sin \beta} > 1$$

kde β [°] - sklon svahu; W [kN] - tíha hornin; φ [°] - úhel vnitřního tření na ploše porušení a R [kN] - síla, přenášená svorníky do masivu. Tíha hornin - bloků je zde představována rozvolněnou oblastí s definovanou mocností. Pro stanovení konkrétních účinků zatížení byl použit strojový výpočet pomocí SW MACRO Studio.

Konkrétní účinky zatížení byly stanoveny výpočtem – silovou metodou. To umožňuje norma ČSN 73 0037, čl. 23 b) a 25. Při takovém postupu nemusí být (v souladu s čl. 27 normy ČSN 73 0037) v plném rozsahu dodrženo ustanovení norem ČSN 73 0031 a ČSN 73 0033 a výsledky řešení je možné vyhodnotit individuálně. Není tedy vhodné použít redukci vstupních parametrů zemin. Individuálním vyhodnocením je pak myšleno, že metodika mezních stavů musí být zavedena alternativním způsobem nebo musí být použit jiný systém posouzení spolehlivosti konzistentní s výsledky výpočtu (např. dovolená namáhání nebo stupně bezpečnosti).

Posuzovaný příčný řez v km 8,681 / Levá strana zářezu:**1) Vstupní parametry:**

Generelní sklon svahu	[°]	88,00
Průměrná hloubka zvětrání	[m]	1,70
Koeficient morfologie	[-]	1,10
Seismický koeficient	[-]	0,04
Objemová hmotnost horniny	[kN/m ³]	27,00
Koeficient zatížení	[-]	1,39
Sklon nejnebezpečnější smykové plochy	[°]	45,00
Smykové napětí na nejnebezpečnější smykové ploše - JCS	[MPa]	15,00
Koeficient drsnosti nejnebezpečnější smykové plochy - JRC	[-]	2,00
Horizontální rastr svorníků	[m]	3,00
Vertikální rastr svorníků	[m]	3,00
Sklon vrtu od vodorovné	[°]	2,00
Průměr svorníku	[mm]	32/18,5
Mez kluzu oceli	[N/mm ²]	6,7.10 ⁶
Redukční součinitel	[-]	1,15
Soudržnost zálivka/hornina	[MPa]	0,40
Redukční součinitel soudržnosti	[-]	1,80
Stupeň bezpečnosti na vytržení	[-]	1,50
Typ sítě	oko 250x250 z lana pr. 8 mm	
Redukční součinitel únosnosti sítě	[-]	1,15
Výpočtová deformace sítě	[m]	0,15

2) Posouzení systému svorník / sítě:

Množství rozvolněné horniny na 1 svorník	[m ³]	12,60
Tíha horniny na 1 svorník	[kN]	340,20
Výpočtová kotevní síla - tah	[kN]	48,05
Výpočtová kotevní síla - smyk	[kN]	151,04
Stupeň stability	[-]	1,09
Objem horniny zachycený sítí	[m ³ /m]	3,15
Tahové namáhání sítě	[kN/m]	26,50
Stupeň stability	[-]	3,58
Nominální průměr vrtu	[mm]	47,00
Minimální délka svorníku	[m]	3,50

3) Dimenze záchytné sítě a kotevního systému:

lanová síť s okem 250x250 mm, pr. lana 8,0 mm;
injektovatelné kotevní tyče pr. 32/18,5 mm; dl. 3,5 m v rastru 3x3 m;
cem. zálivka, průměr vrtu 51 mm; úklon vrtu 2°

Příloha 03 Návrh harmonogramu stavebních prací

[illegible]