

DODATEK č. 2 KE SMLouvĚ O DíLO NA ZHOTOVENÍ STAVBY

(dále jen „dodatek“)

uzavřený

mezi smluvními stranami

Objednatel: Česká republika - Státní pozemkový úřad, Krajský pozemkový úřad pro Liberecký kraj

Zastoupený: Ing. Bohuslavem Kabátkem, ředitelem Krajského pozemkového úřadu pro Liberecký kraj

| | |
|-----------------------------------|---|
| Zastoupený ve věcech smluvních: | Ing. Bohuslav Kabátek, ředitel Krajského pozemkového úřadu pro Liberecký kraj |
| Zastoupený ve věcech technických: | Ing. Lenka Honsová, Krajský pozemkový úřad pro Liberecký kraj |
| Adresa: | Luděk Kratěna, Pobočka Česká Lípa U Nisy 745/6a, 460 57 Liberec; Dubická 2362/56, 470 01 Česká Lípa |
| Tel.: | 727 956 785, 727 956 715 |
| E-mail: | l.honsova@spucr.cz, l.kratena@spucr.cz |
| ID DS: | z49per3 |
| Bankovní spojení: | ČNB |
| Číslo účtu: | 3723001/0710 |
| IČO: | 01312774 |
| DIČ: | není plátcem DPH |

(dále jen „objednatel“)

a

Zhotovitel: Nowastav a.s.

Zastoupený: Danielem Grosmanem a Radovanem Klímou

| | |
|-----------------------------------|------------------------------|
| Zastoupený ve věcech technických: | Danielem Grosmanem |
| Sídlo: | Malešická 49, 130 00 Praha 3 |
| Korespondenční adresa: | Brandýská 763, 250 90 Jirny |
| Tel./fax: | xxxxxxxxxxxxxxxx |
| E-mail: | xxxxxxxxxxxxxxxx |
| ID DS: | dsnffgx |
| Bankovní spojení: | KB Praha |
| Číslo účtu: | 2011908021/0100 |
| IČO: | 00565679 |
| DIČ: | CZ00565679 |

Společnost je zapsaná v obchodním rejstříku vedeném u MS v Praze, oddíl B, vložka B393.

(dále jen „zhotovitel“)

Tímto dodatkem se upravuje smlouva č. 828-2018-541101 o dílo uzavřená dne 1.8.2018, č.j.: SPU 341299/2018/LH a to v souladu se zákonem č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek, ve znění pozdějších předpisů (dále jen „ZZVZ“), v souladu s vyhláškou č. 169/2016 Sb., o stanovení rozsahu dokumentace veřejné zakázky na stavební práce a soupisu stavebních prací dodávek a služeb s výkazem výměr.

Smluvní strany, dohodly se na následujícím znění dodatku:

ČI. I Původní návrh a důvod změny

V projektové dokumentaci z listopadu 2016 byla řešena oprava opevnění hráze, viz. Technická zpráva, změna opevnění hráze ze dne 31.10.2018, str. 2 a 3, bod 1 a 2.

Po odstranění pařezů z tělesa hráze došlo k postupnému rozebírání pískovců tvořící vodní líci hráze. Bylo zjištěno, že hráz (dle sdělení archeologů) vznikající již v 15.stol. byla několikrát rozšiřována a navyšována.

Sondou pod základové pískovce bylo zjištěno, že pod těmito pískovci se nachází dřevěná traverza a pod ní je vrstva jílu. Následně byly provedeny další sondy rozmístěné po délce hráze a na základě zjištěných informací bylo modifikováno technické řešení opravy tělesa hráze.

ČI.II Navržené řešení

Viz. Technická zpráva, změna opevnění hráze ze dne 31.10.2018, str. 3 a 4, bod 3.

ČI. III Dílčí a celková cena díla

Dílčí cena díla je uvedena v příloze č. 1 tohoto dodatku, tj. Položkový rozpočet.

Dílčí cena je nejvýše přípustná a nepřekročitelná, je platná po celou dobu realizace díla, a to i při případném prodloužení termínu dokončení realizace díla z důvodů vzniklých na straně objednatele, s výjimkou zákonné změny výše sazby DPH.

Dílčí cena díla:

| | |
|-------------|------------------------|
| bez DPH: | 833.661,86 Kč |
| DPH 21 %: | 175.068,99 Kč |
| včetně DPH: | 1.008.730,85 Kč |

Celková cena díla, po navýšení o dílčí cenu díla:

| | |
|-------------|-------------------------|
| bez DPH: | 17.702.456,35 Kč |
| DPH 21 %: | 3.717.515,83 Kč |
| včetně DPH: | 21.419.972,18 Kč |

Čl.IV Změna závazku

Změna závazku ze smlouvy je souladu se zněním § 222 ZZVZ, neboť touto změnou se nemění povaha zakázky a její (nová) hodnota je nižší než finanční limit pro nadlimitní veřejné zakázky. Navržené změny jsou technicko-realizačního charakteru a jsou nezbytné. Změna dodavatele není z technických ani ekonomických důvodů možná. Touto změnou by nedošlo k ovlivnění výběru dodavatele, ani není narušena ekonomická rovnováha závazku ze smlouvy ve prospěch dodavatele. Změnu nemohl zadavatel předvídat, přestože jednal s náležitou péčí řádného hospodáře.

Čl.V Závěrečné ustanovení

Smluvní strany po jeho přečtení prohlašují, že tento dodatek byl sepsán na základě pravdivých údajů, nebyl ujednáán v tísní ani za jinak jednostranně nevýhodných podmínek.

Znění ostatních bodů smlouvy o dílo zůstává zachováno.

V Liberci 3.12.2018

V Jirnech 3.12.2018

.....
objednatel

Ing. Bohuslav Kabátek

ředitel

Krajského pozemkového úřadu

pro Liberecký kraj

.....
zhotovitel

Daniel Grosman

předseda představenstva

NOWASTAV akciová společnost

Přílohy:

Příloha č. 1 – Technická zpráva, změna opevnění hráze ze dne 31.10.2018

Příloha č. 2 – Rozdílový rozpočet

Vyhotovila a za správnost odpovídá: Ing. Lenka Honsová

DOKUMENTACE STAVBY k PROVÁDĚNÍ STAVBY

**HOLANSKÝ RYBNÍK, městys HOLANY
OPRAVA SDRUŽENÉHO OBJEKTU a HRÁZE**

D. TECHNICKÁ ZPRÁVA, změna opevnění hráze ze dne 31.10. 2018

Investor : Státní pozemkový úřad, Husinecká č.p. 1024/11a, Praha - Žižkov, PSČ 130 00

Místo stavby : Holany

Projektant : Ing.

Veden v seznamu autorizovaných osob ČKAIT pod č. 0500139
IČO 120 73 709



PARÉ č.

Nový Bor, listopad 2018

1. Technická zpráva změny opevnění hráze - zjištění

Tato technická zpráva navazuje na původní zprávu z aktualizace DPS z roku 2016 viz. níže a proto hlavně popisuje jen vlastní změny opevnění hráze a podklady k ní vedoucí.

Na stavbě bylo vykopáno celkem 6 sond do hloubky 2 až 2,5 metrů. Sondy byly rovnoměrně asi po třetinách hráze a v každém místě byla sonda přímo vedle opevnění a cca 2 až 3 metry vedle opevnění s cílem nasondovat případné skalní pískovcové podloží. Sondy viděl společně s projektantem a dodavatelem a vyhodnotil geotechnik pan Ing.

stavební laboratoř se sídlem V rámci Zprávy č. 08/18 – Holanský rybník, geologie hráze byly vyhodnoceny dvě sondy, protože dvě ze tří vykopaných byly zcela identické. Ve dvou sondách byl organický jíl, symbol „CH-O“, třída F8 a v jedné sondě byl jílovitý písek, symbol „SC“, třída S5. Všechny sondy byla kladně vyhodnoceny jako vhodné pro navržené řešení založení opevnění hráze rybníka. Více viz. zpráva č. 08/18. Sondy byly poměrně rychle zatopeny vodou z tekoucích dnových sedimentu a proto byly obratem zasypány původním hutněným materiálem jednak s ohledem na budoucí výkopy a jednak s cílem nezměnit rovnoměrnou saturaci podloží vodou a plasticitu jílu vysycháním a konečně i dřevěné prvky uložené možná více než 100 let v konstantních podmínkách bylo vhodné zakrýt zpět. V sondě třetí s písčítým jílem bylo zřetelné vytékání vody z tělesa hráze.

Při demolici opevnění hráze původní z pískovcových bloků a jejich demontáže a ukládání na deponii v rámci staveniště (s cílem jejich opětovného použití) byl zjištěn původní stav konstrukce hráze. Pískovcové zdivo bylo ve dvou řadách a v některých částech prakticky na sucho a někde uložené v maltě nebo v betonu. Pískovce v betonu nejsou dále použitelné, protože podstatně pevnější beton nelze oddělit bez poškození pískovcového bloku. Část bloků je vyluhovaná z titulu své polohy v dosahu trvalé hladiny vody a část je degradovaná povětrností a drolí se. Obecně přírodní pískovcové bloky nemají jednotné a konstantní vlastnosti. Tyto bloky se často rozpadnou již při uchopení mezi čelisti mechanizace stavby. Předběžně se dá očekávat podíl použitelných pískovců asi okolo 50 %. Za některými pískovci byly dutiny a kaverny, které jsou důkazem prokázaných a dříve viditelných průsaků hrází a na tyto pískovce navazovala přímo zemina tížné části hráze. Do hráze bylo zarostlé velké množství kořenů z dřívě pokácených stromů většinou do průměru cca 100 mm. Nové řešení zajistí vyplnění dutin a kaveren a téměř na 100 % odizoluje vodu rybníka od tížné části hráze. I když zemina v mnoha místech je jílovitá, nejedná se o návodní jílové těsnění primárně vybudované s tímto cílem. Středové jílové těsnění není prokázáno.

Dalším zcela zásadním zjištěním je, že opevnění hráze bylo založeno na řadě pískovcových kamenů nepracovaných přibližně srovnatelné velikosti osazených přímo do podloží do jílu nebo do písčitého jílu. V první sondě byly nalezeny dřevěné vodorovné podpěry a svislé kolíky zatlučené špičkou přímo do jílu (piloty). Jeden kolík byl vybagrován a byl průměru cca 120 až 140 mm a délky cca 1,2 m. Další dvě sondy byly bez dřevěných konstrukcí. Odstranění tohoto původního založení by bylo nákladné a dále čas ukázal, že je funkční a tedy bude ponecháno pod terénem. Z hlediska zájmů památkové péče a archeologických bude původní založení od nových konstrukcí odděleno těsnicí fólií. Postupným odstraňováním zdiva byla přeměřena niveleta základových kamenů (přibližně), protože každý kámen je jiný a nejsou vyrovnány do roviny. Podélný sklon ve smyslu staničení hráze je klesající a to v místě dosud změřeném, kde demontáž byla provedena.

2. Oprava opevnění hráze – původní návrh

Současné opevnění návodního líce hráze je z pískovcových bloků různě provizorně dozdivaných a současně devastovaných kořeny a pařezy olší, které z opevnění vyrůstají a kořeny zasahují do tělesa hráze. Pařezů průměru 600 mm a více vesměs ztrouchnivělých jsem napočítal 85 kusů na 213,5 m hráze. Tedy pařez každých cca 2,5 metru. Tedy s výjimkou cca 30-ti metrů je stav zcela neudržitelný. Projektant navrhuje vybourání stávajícího opevnění návodního líce a odtěžení zeminy hráze v pruhu cca 1,5 až 1,8 metru. Současně budou odstraněny veškeré pařezy, kořeny a nálety v pruhu cca 5 metrů směrem do rybníka rákos a bahno pro

vytvoření pracovního pruhu. Pískovcové bloky budou vytrženy a uloženy na hrázi pro potřeby dozdívek na sdruženém objektu a mostu. Zbytek výkopku bude včetně pařezů odvezen na skládku nebo recyklační centrum stavebních sutí.

V linii původního opevnění bude obnažena základová spára pro betonový základ a to na ploše podloží nebo násypu (nikoliv v bahně). V celé délce 213,5 m bude vybetonován základový pas s pracovními spárami každých cca 10 metrů podle č.v. 5 a ve výškových poměrech podle č.v. 8 - podélný profil. Pískovcové zdivo bude z umělých pískovcových bloků odpovídajících betonu C25/30 s těsností 50 mm podle ČSN EN 13 390-8. Doporučuji do směsi přidávat nějakou příměs bránící vegetaci uchytit se a růst z " pískovce ". Po vyzdění návodního líce bude provedeno pažení z ocelových desek a zabetonována zadní strana opevnění včetně výztuže betonářskou sítí. Poslední blok bude kotven do betonu pro zajištění stability koruny opevnění proti vyvrácení vrchního kamene. Niveleta koruny opevnění je vždy - 150 mm pod niveletou přilehlé místní komunikace po hrázi tak, aby sklon od komunikace travou byl směrem do rybníka. Vzniklý prostor 70 až 100 cm mezi opevněním a tělesem hráze bude po vrstvách zasypán a hutněn zeminou skupiny SC = jílovitý písek. Na povrchu bude obnovena vrstva ornice a zatravněna. Oprava opevnění začíná koncem opěrné stěny mostu a končí cca dva metry před bočním bezpečnostním přelivem.

Průsaky hrází jsou nejnebezpečnějším jevem nalezeným na Holanském rybníku. Jsou identifikovány ve dvou místech a to v linii hráze způsobené zřejmě prostupy vyhnílych kořenů v tělese hráze a dále v místě styku betonové konstrukce stávajícího sdruženého objektu a zděné konstrukce mostu. Tento detail byl jednak chybně vyřešen a jednak byla konstrukce poškozena během enormního zatížení během povodní v srpnu 2010.

Odstranění průsaků linií zemní hráze je dílčím způsobem navrženo novým návodním opevněním viz. bod. 3 a novým návodním těsněním zeminou SC v šířce cca 0,7 a 1,0 m na celou výšku opevnění viz. č.v. 5.

Zemina skupiny SC - jílovitý písek má půdně mechanické vlastnosti zhutněné zeminy :

- zdánlivá hustota pro částice do 4 mm = 2,69 t/m³
- standardní Proctorova zkouška $p_{dmax} = 1,81 - 2,00$ t/m³
- smyková pevnost $c_{ef} = 6$ kPa a $f_{i,ef} = 34$ st.
- filtrační součinitel = 1.10 na -7 až 5.10 na -10

Tím se přeruší průsakové trasy zřejmě způsobené kořeny do tělesa hráze a odizolují se od objemu vody v rybníku. V případě, že by nedošlo k výraznému poklesu průsaků s odvoláním na neznalost složení zemní hráze (homogenní či s těsněním), bylo by třeba v dalším kroku řešení realizovat vrtanou podzemní těsnící clonu injektovanou těsnícími suspenzemi. Toto však není na pořadu dne.

Odstranění průsaků zdivem bude realizováno opravou zdiva dozděním pískovcových bloků v místech poškození na MC10 a dále hlavně novou konstrukcí požeráků a bezpečnostních přelivů, kdy místo současných průsaků zůstane v suché části sdruženého objektu a mostu. Nový detail napojení betonové přelivné konstrukce zapuštěné do stávajícího zdiva s dohutněním zeminou skupiny SC a dozdívkou neumožní žádné průsaky jako dosud.

3. Změna opevnění hráze Holanského rybníka

Postupným jednáním a připomínkováním všech účastníků výstavby a následně terénním zjištěním a vyhodnocením sond bylo vyspecifikováno aktuálně platné technické řešení graficky znázorněné na č.v. 5/Z a 8/Z a schválené ke dni 7.11. 2018.

Na stavbě bude podél stěny základových pískovců 5 až 10 cm vyhloubena rýha šíře 700 mm tak, aby původní základové pískovce byly nepoškozeny a další případné dřevěné konstrukce také a současně zůstaly zakryty vrstvou původního organického jílu. Rýha bude hloubena cca na kótu 257,80 m n.m. Rýha bude nepažená a je předpoklad, že se stěny udrží. Doporučuji provádět výkop postupně každý den a rýhu hned zabetonovat z důvodu zaplavení vodou z tekutých dnových sedimentů a následné destabilizace stěny výkopu. Pískovcové kameny v původním základu budou zakryty plastovou těsnící fólií. Tato je šíře 2 metry a po zakrytí kamenů zbytek cca 1,5 m zakryje svislou stěnu rýhy pod kameny s případnými dřevěnými

mi konstrukcemi, aby byly oddělené od betonu. Toto platí v organickém jílu. V písčitých jílech bude fólie nastavena a spuštěna až na dno. Spoj může být překrytím cca 50 cm a to jak ve svislém tak v podélném průběhu základu. Betonový základ bude z betonu vibrovaného podle ČSN EN 206-1 třídy C25/30 a stupeň XC2 a XA1. Návodní část nad úrovní provizorní stavební komunikace podél hráze bude pažená. Výztuž bude po obou stranách základu betonářskou sítí průměru 8 mm s oky 100 x 100 mm. Krytí výztuže 50 mm, spolupůsobící délka minimálně 150 mm. Jednotlivé úseky betonáže základu budou odděleny šikmou nebo svislou pracovní spárou ošetřenou bentonitovou páskou. V daném místě není řešena dilatace, protože beton bude přibližně trvale ve stejných podmínkách. Betonovým základem bude navrchu zabetonovány i základové pískovcové kameny. Základová spára pro pískovcové zdivo bude vodorovná a tedy při sklonu kamenů bude výška nabetonování proměnlivá od 150 mm do 450 mm. Při výšce nabetonování více než 450 mm bude proveden na základové spáře odskok 300 mm na další řadu prvních umělých pískovcových bloků. Místo odskoku vyjde podle skutečného sklonu pískovcových základových kamenů. Z betonového základu bude vyčnívat ocelová výztuž nejméně 150 mm pro spojení s navazující betonovou opěrou pro vlastní nové pískovcové zdivo. Vodorovná pracovní spára bude ošetřena 2x bentonitovou páskou po celé délce hráze tj. 213,5 m. Tímto způsobem založení okopírujeme v podélné linii tvar původního zdiva hráze a současně předsazením nového zdiva před to původní de facto zopakujeme princip a techniku opravy, která již v minulosti proběhla.

Betonová opěra nového pískovcového zdiva bude také z výše uvedeného betonu a se stejnou výztuží. Koruna opěry bude cca 350 mm pod úrovní čisté koruny opevnění. První a ně kde i druhá řada pískovcových bloků, která bude pod nebo na úrovni provozní hladiny bude z bloků umělých, odolných a nenásákavých. Následovat bude zdivo z pískovcových bloků původních, které vyhoví pevností a tvarem tak, aby byla zaručená vazba kamenného zdiva. Kamenné zdivo je jako každé zdivo a má základní elementární požadavky a to je vazba zdiva a s tím spojená pevnost a spárování. Spáry budou 15 až 40 mm avšak podle možností vazeb a rozměrů bloků. Z hlediska zatřídění typu kamenného zdiva se nejedná o žádný stavebně typový druh zdiva, ale o tzv. zdivo na divoko. Nejbližší typ specifikovaného kamenného zdiva je zdivo svisle provazované řádkové. Cílem zdění je napodobit zdivo původní. Spojovacím prvkem bude malta na bázi vápenné (nikoliv cementové) podobné pevnostně pískovci. Bloky nad umělými pískovci tedy budou přírodní původní a jejich poslední řada s horní hranou cca 350 mm pod korunou hráze bude ukotvena ocelovým prutem na chemickou kotvu do betonové opěry. Jedna kotva na jeden blok. Mocnost pískovcového zdiva tedy přízdívky k betonové opěře bude 400 mm. Poslední krycí pískovcový blok bude nový přírodní rozměrů 300x300x600 mm položený nejdélším rozměrem kolmo k ose hráze. Bude osazen v maltovém loži se spárami až na úroveň a v mírném sklonu do rybníka. Sklon návodního zdiva bude cca 1 : 20. Spáry na svislém zdivu budou až na úroveň povrchu pískovců, ale projektant doporučuje ještě zvážit na prvních metrech zdiva pohledový efekt..... Vrchní krycí a uzávěrový blok bude podepřen betonovou opěrou a zadní stěna bude zasypana orníci. Prostor mezi zadní plochou betonové opěry a hranou výkopu směrem do tělesa hráze rozměrů cca 0,9 až 1,5 m bude zasypan hutnějším jílovitým pískem symbol nebo skupina SC po vrstvách maximálně 300 mm. Na povrchu bude obnovena ornice. Po hrázi v blízkosti opevnění vede telekomunikační kabel v majetku a provozování CETIN a.s. Praha a snad nebude zasahovat do výkopu.... Po dokončení opevnění bude odvezena přebytečná zemina z provizorní stavební komunikace a zbytek materiálu bude vysvahován plynule do dna rybníka. Vrchol svahování bude na kótě cca 260,30 v místech s jednou řadou umělých pískovců a na kótě cca 260,00 v místech se dvěma řadami umělých pískovců. Další údaje jsou obsahem výkresové části změny DPS.

4. Výkresová část změny opevnění hráze

Je zpracována samostatně v rozsahu výkresů č.v. 5/Z a 8/Z.

5. Závěr

Technické řešení navrhované úpravy opravy opevnění hráze vodního díla Holanský rybník zajistí provozovat v dané lokalitě rybník určený pro hospodaření s vodou a zadržení vody v krajině atd. Navržená technická řešení opravy jsou z odsouhlasených z dostupných materiálů a v běžných technologiích. Stavba je v souladu s požadavky na životní prostředí a na ochranu povrchových a podzemních vod. S ohledem na originalnost a jedinečnost původního řešení budou jednotlivé kroky pravidelně konzultovány se všemi účastníky výstavby na pravidelných kontrolních dnech. Opravené opevnění zásadně nezmění celkový vzhled hráze, ale zcela zásadně změní životnost díla, kvalitu provozování díla a hlavně bezpečnost vodního díla. Oprava rybníka a obnovení jeho funkcí nenaruší ráz krajiny a je v souladu s požadavky hygienickými, estetickými atd. Realizace úpravy opravy opevnění hráze rybníka je v souladu s podmínkami všech účastníků výstavby a všichni měli podklady k dispozici k vyjádření s termínem ke dni 7.11. 2018.

Vypracoval : Ing.
Nový Bor, listopad 2018

| ČP | KÓD | POPIS | MJ | SOD | ÚPRAVA | méněpráce | vícepráce | J.CENA | odpočet |
|----|------------|---|----|----------|----------|-----------|-----------|--------|------------|
| | HSV | Práce a dodávky HSV | | | | | | | |
| | 1 | Zemní práce | | | | | | | |
| 2 | 114203202 | Očištění lomového kamene nebo betonových tvárnic získaných při rozebrání dlažeb, záhozů, rovinanin a soustředovacích staveb od malty | m3 | 130,00 | 174,46 | | 44,46 | 454,00 | 0,00 |
| 3 | 114203301 | Třídění lomového kamene nebo betonových tvárnic získaných při rozebrání dlažeb, záhozů, rovinanin a soustředovacích staveb podle druhu, velikosti nebo tvaru | m3 | 130,00 | 174,46 | | 44,46 | 249,00 | 0,00 |
| 4 | 114203401 | Srovnání lomového kamene nebo betonových tvárnic do měřitelných figur s přemístěním na vzdálenost do 10 m | m3 | 130,00 | 174,46 | | 44,46 | 139,00 | 0,00 |
| 5 | 127701102 | Vykopávky pod vodou strojně na hloubku do 5 m pod projektem stanovenou hladinou vody v horninách tř.1 až 4, průměrné tloušťky projektované vrstvy do 0,50 m přes 1 000 do 5 000 m3 | m3 | 1 000,90 | 806,30 | -194,60 | | 266,40 | -51 840,91 |
| 6 | 127701409 | Vykopávky v zemnicích pod vodou strojně Příplatek k cenám za lepivost hornin tř. 3 a 4 | m3 | 300,27 | 241,89 | -58,38 | | 37,20 | -2 171,70 |
| 7 | 161101102 | Svislé přemístění výkopku bez naložení do dopravní nádoby avšak s vyprázdněním dopravní nádoby na hromadu nebo do dopravního prostředku z horniny tř. 1 až 4, při hloubce výkopu přes 2,5 do 4 m | m3 | 160,14 | 129,01 | -31,14 | | 104,00 | -3 238,14 |
| 8 | 162701105 | Vodorovné přemístění výkopku nebo sypaniny po suchu na obvyklém dopravním prostředku, bez naložení výkopku, avšak se složením bez rozhrnutí z horniny tř. 1 až 4 na vzdálenost přes 9 000 do 10 000 m | m3 | 1 107,90 | 806,30 | -301,60 | | 184,00 | -55 494,03 |
| 9 | 162701109 | Vodorovné přemístění výkopku nebo sypaniny po suchu na obvyklém dopravním prostředku, bez naložení výkopku, avšak se složením bez rozhrnutí z horniny tř. 1 až 4 na vzdálenost Příplatek k ceně za každých dalších i započatých 1 000 m | m3 | 4 431,60 | 3 225,21 | -1 206,39 | | 14,00 | -16 889,49 |
| 11 | 171201201 | Uložení sypaniny na skládky | m3 | 1 107,90 | 806,30 | -301,60 | | 15,10 | -4 554,13 |
| 12 | 171201211 | Uložení sypaniny poplatek za uložení sypaniny na skládce (skládkovné) | t | 1 994,22 | 1 451,34 | -542,88 | | 180,00 | -97 717,68 |
| 15 | 181301103 | Rozprostření a urovnání ornice v rovině nebo ve svahu sklonu do 1:5 při souvislé ploše do 500 m2, tl. vrstvy přes 150 do 200 mm | m2 | 192,15 | 362,95 | | 170,80 | 57,90 | 0,00 |
| 16 | 181411121 | Založení trávníku na půdě předem připravené plochy do 1000 m2 výsevem včetně utažení lučního v rovině nebo na svahu do 1:5 | m2 | 192,15 | 362,95 | | 170,80 | 5,19 | 0,00 |
| 17 | 005724740 | osivo směs travní krajinná - svahová | kg | 2,88 | 5,44 | | 2,56 | 86,40 | 0,00 |
| | | Svahování trvalých svahů do projektovaných profilů s potřebným přemístěním výkopku při svahování v zářezech v hornině tř. 1 až 4 | m2 | 0,00 | 854,00 | | 854,00 | 42,00 | 0,00 |
| | 2 | Zakládání | | | | | | | |
| 18 | 271572211 | Podsyp pod základové konstrukce se zhutněním a urovnáním povrchu ze štěrkopísku netříděného | m3 | 17,08 | 0,00 | -17,08 | | 551,60 | -9 421,33 |

| | | | | | | | | | |
|------------|------------|---|----|----------|--------|-----------|--------|-----------|-------------|
| 19 | 274326121 | Základy z betonu železového pasy z betonu se zvýšenými nároky na prostředí tř. C 25/30 | m3 | 170,80 | 393,78 | | 222,98 | 2 799,00 | 3,00 |
| 20 | 274356021 | Bednění základů z betonu prostého nebo železového pasů pro plochy rovinné zřízení | m2 | 384,30 | 72,90 | -311,40 | | 242,40 | |
| 21 | 274356022 | Bednění základů z betonu prostého nebo železového pasů pro plochy rovinné odstranění | m2 | 384,30 | 72,90 | -311,40 | | 62,88 | -19 580,83 |
| 22 | 274366006 | Výztuž základů pasů z oceli 10 505 (R) nebo BSt 500 | t | 2,08 | 7,32 | | 5,24 | 25 550,00 | 0,00 |
| 3 | | Svislé a kompletní konstrukce | | | | | | | |
| 23 | 313234311 | Kotvení lícovaného zdiva kotvící technikou [Halfen] do porobetonu a betonu konzolovou kotvou [HK-4 U] | m | 213,50 | 160,50 | -53,00 | | 842,00 | -44 626,00 |
| 32 | 321222312 | Zdění obkladního zdiva vodních staveb přehrad, jezů a plavebních komor, spodní stavby vodních elektráren, odběrných věží a výpustných zařízení, opěrných zdí, šachet, šachtic a ostatních konstrukcí kvádřového s vyspárováním na maltu cementovou kvádrů objemu přes 0,2 do 0,5 m3 | m3 | 97,60 | 126,63 | | 29,03 | 5 271,00 | 0,00 |
| 33 | 583810850R | kopák hrubý (1t = 1,3 m2) pískovec | t | 122,00 | 101,30 | -20,70 | | 18 000,00 | -372 582,00 |
| 34 | 58381085R | očistěný původní pískovec - v ceně materiálu je očištění a uložení na místě | t | 122,00 | 215,26 | | 93,26 | 1 000,00 | 0,00 |
| 25 | 327323127 | Opěrné zdi a valy z betonu železového bez zvláštních nároků na vliv prostředí tř. C 25/30 | m3 | 130,00 | 111,55 | -18,45 | | 2 511,00 | -46 317,91 |
| 26 | 327351211 | Bednění opěrných zdí a valů svislých i skloněných, výšky do 20 m zřízení | m2 | 413,15 | 637,45 | | 224,30 | 453,60 | 0,00 |
| 27 | 327351221 | Bednění opěrných zdí a valů svislých i skloněných, výšky do 20 m odstranění | m2 | 413,15 | 637,45 | | 224,30 | 217,60 | 0,00 |
| 28 | 327361040 | Výztuž opěrných zdí a valů ze sítí svařovaných | t | 7,69 | 6,44 | -1,25 | | 22 540,00 | -28 129,92 |
| 4 | | Vodorovné konstrukce | | | | | | | |
| 35 | 461991111 | Zřízení ochranného opevnění dna a svahů melioračních kanálů z geotextilií, fólie nebo síťoviny | m2 | 0,00 | 427,00 | | 427,00 | 40,20 | 0,00 |
| 36 | 2832923f | Junifol 1 mm | m2 | 0,00 | 469,70 | | 469,70 | 83,52 | 0,00 |
| 9 | | Ostatní konstrukce a práce, bourání | | | | | | | |
| 29 | 931994141 | Těsnění spáry betonové konstrukce pásy, profily, tmely tmelem polyuretanovým spáry pracovní do 1,5 cm2 | m | 2 200,00 | 548,00 | -1 652,00 | | 67,10 | -110 849,20 |
| 30 | 960211251 | Bourání konstrukcí vodních staveb z hladiny, s naložením vybouraných hmot a suti na dopravní prostředek nebo s odklizením na hromady do vzdálenosti 20 m zděných z kamene nebo z cihel | m3 | 130,00 | 0,00 | -130,00 | | 3 090,00 | -401 700,00 |
| 30b | 981511113 | Demolice konstrukcí objektů postupným rozebíráním zdiva na maltu cementovou z kamene | m3 | 0,00 | 174,46 | | 174,46 | 2 940,00 | 0,00 |
| 997 | | Přesun sutě | | | | | | | |
| 35 | 997013501 | Odvoz suti a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku se složením, na vzdálenost do 1 km | t | 222,50 | 246,75 | | 24,25 | 191,70 | 0,00 |

| | | | | | | | | | |
|----|------------|--|---|----------|----------|--|----------|--------|------|
| 36 | 997013509 | Odvoz sutí a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku se složením, na vzdálenost Příplatek k ceně za každý další i započatý 1 km přes 1 km | t | 3 337,50 | 3 701,21 | | 363,71 | 9,27 | 0,00 |
| 37 | 997013801 | Poplatek za uložení stavebního odpadu na skládce (skládkovné) betonového a kamene | t | 222,50 | 246,75 | | 24,25 | 125,00 | 0,00 |
| | 998 | Přesun hmot | | | | | | | |
| 31 | 998322011 | Přesun hmot pro objekty hráze přehradní zděné, betonové, železobetonové dopravní vzdálenost do 500 m | t | 763,41 | 1 763,58 | | 1 000,17 | 279,20 | 0,00 |

CELKEM

-1 265 110,27

přípočet

20 183,48

11 069,79

6 179,52

0,00

0,00

0,00

0,00

0,00

0,00

0,00

9 889,32

886,45

221,36

35 868,00

0,00

| |
|------------|
| 624 109,82 |
| 0,00 |
| 0,00 |
| 133 958,65 |
| |
| 0,00 |
| 152 996,05 |
| 0,00 |
| 93 264,00 |
| 0,00 |
| 101 742,48 |
| 48 807,68 |
| 0,00 |
| |
| 17 165,40 |
| 39 229,34 |
| |
| 0,00 |
| 0,00 |
| 512 903,58 |
| |
| 4 648,15 |

3 371,55

3 030,88

279 246,63

2 098 772,12

833 661,86