

PÍSEMNÁ ZPRÁVA ZADAVATELE

dle ust. § 85 zákona č. 137/2006 Sb., o veřejných zakázkách, ve znění pozdějších předpisů,
(dále jen „zákon VZ“).

a) Identifikační údaje zadavatele, předmět veřejné zakázky a cena sjednaná ve smlouvě

Identifikační údaje zadavatele

název zadavatele:	Česká republika - Ministerstvo financí
právní forma:	325, organizační složka státu
sídlo (obec, adresa, PSČ):	Praha 1 - Malá Strana, Letenská 525/15, PSČ 118 10
identifikační číslo (IČ):	00006947
daňové identifikační číslo (DIČ):	CZ00006947
jehož jménem jedná:	JUDr. Ondřej Závodský, Ph.D., náměstek ministra financí, na základě pověření ministra financí

Název veřejné zakázky:

„Napojení ÚSES Komořansko – gravitační propojení přeložky Vesnického potoka s řekou Bílinou přes vnitřní výsypku lomu ČSA“

Předmět veřejné zakázky

Předmětem této veřejné zakázky je provedení činností dle projektové dokumentace „Napojení ÚSES Komořansko – gravitační propojení přeložky Vesnického potoka s řekou Bílinou přes vnitřní výsypku lomu ČSA“ zpracované společností Vodohospodářské projekty Teplice spol. s r.o., Poštovní 3115, 415 01 Teplice, březen 2013.

Předmětem plnění je stavba, která spojuje stávající vodní tok „Přeložka Vesnického potoka“ a stávající vodní tok „Bílina“. Rozsah území v tomto prostoru je dán začátkem a koncem gravitačního propojení. Začátek gravitačního propojení je v místě napojení na vodní tok Bílina – cca 70 m severovýchodně od stávajícího vyústění trubního převodu toku Bíliny. Konec gravitačního propojení je v místě napojení na plánovaný rozdělovací objekt na „Přeložce Vesnického potoka“.

Zájmovým územím jsou převážně prostory vnitřní výsypky ČSA spolu s retenčními nádržemi Hedvika a Marcela, a Ervěnický koridor (vnitřní výsypka dolů J. Šverma a Čs. armády).

Stavba je navržena tak, aby bylo co nejúčelněji dosaženo cíle stavby – vytvoření lokálního biokoridoru s cílem dosažení plné obnovy původního přírodního rázu krajiny s přihlédnutím k aktuálním potřebám této vodohospodářské soustavy – převodem části případných povodňových průtoků a dosažení tím vyššího stupně ochrany stávajících vodních toků a přilehlých území pod navrhovaným oddělením z přeložky Vesnického potoka. Stavba jakožto komplex převážně vodohospodářských objektů bude obecně prováděna obvyklým postupem výstavby „proti vodě“ tak, aby bylo zajištěno odvádění vod již dokončenými úseky toků.

Stavba je s ohledem na charakter prací dělena na tyto stavební objekty:

SO 00 – Likvidace starých důlních děl

Stavbu může negativně ovlivnit cca 6 starých důlních děl ze systému historické dobývky. Pro vyhledání po předchozím vytýčení se uvažuje s cca třemi vyhledávacími vrty v délce 20 m na jedno důlní dílo v rozestupu cca 1,5 metru. Uvažuje se tedy celkem s 18 vrty v celkové délce 360 bm.

Tyto vrty budou vystrojeny např. PE pažnicí a osazeny tlakovým zhlavím. PE pažnice budou mít v posledních třech metrech u dna vrtu perforaci, jejíž nejmenší rozměr bude pětinasobkem největšího zrna základkového materiálu, který teoreticky ještě projde sítím na tlakovém dopravním čerpadle. Po vystrojení vrtu se provede vodní tlaková zkouška těsnosti zhlaví a průchodnosti horninového prostředí v okolí vrtu zkušebním tlakem do 1,5 MPa.

Důlní díla budou zakládána nerozpustným a nerozbrídavým zásypovým materiálem, který nesmí ohrožovat životní prostředí škodlivými výpary nebo výluhy s toxickými látkami. Materiál se bude do důlních děl ukládat hydraulicky.

SO 01 – Přítok do nádrže Hedvika

Tento stavební objekt řeší výstavbu nového vodního toku o celkové délce 1526,4 m, který umožní převedení vod ze stávajícího koryta přeložky Vesnického potoka (v místě pod zaústěním stávajícího koryta PKP III) do stávající vodní nádrže Hedvika v prostoru jihozápadního okraje vnitřní výsypky lomu ČSA. Koryto tohoto nového vodního toku je navrženo tak, aby umožňovalo jednak převedení trvalých průtoků v odhadovaném průtočném množství cca $3 - 5 \text{ l.s}^{-1}$, a jednak převedení větších povodňových průtoků a to až do maximální návrhové hodnoty převáděného průtoku $5,0 \text{ m}^3.\text{s}^{-1}$ (resp. celkem $6,0 \text{ m}^3.\text{s}^{-1}$ včetně přítoku z vlastního podpovodí toku). Koryto bude ve své horní části napojeno na nově budovaný rozdělovací objekt (není součástí tohoto projektu) na přeložce Vesnického potoka, který umožní manipulaci průtočných stavů – oddělení průtoků směrem do nádrže Hedvika v rozmezí $0,0$ až $5,0 \text{ m}^3.\text{s}^{-1}$.

Navržené koryto bude sloužit k převedení širokého rozmezí návrhových průtoků – od běžného „sanačního“ průtoku cca 3 až 5 l.s^{-1} až po maximální oddělené množství z rozdělovacího objektu $5,0 \text{ m}^3.\text{s}^{-1}$, zvýšeného v průběhu profilu toku vlivem vlastního povodí až na celkový maximální návrhový průtok $6,0 \text{ m}^3.\text{s}^{-1}$. Této skutečnosti odpovídá i navržený tvar průtočného profilu. Tvar příčného profilu koryta je složený – dno šířky 2,0 m (v úseku $0,326^{57}$ až $0,474^{41}$ rozšířené z výše popsaných důvodů na šířku 5,0 m) a sklony břehů 1:1,5. Dno je dále upraveno do trojúhelníkové kynety směrem do osy koryta ve sklonu 1:5 – pro koncentraci minimálních průtoků směrem do osy koryta. V rozšířeném profilu bude v ose vytvarována mělká kyneta s prohloubením cca 150 mm.

Jelikož trasa navrženého koryta probíhá územím náchylném k svahovým pohybům, způsobeným převážně zasakováním povrchových vod směrem k patě svahu, je navrženo pro eliminaci dotace podpovrchových vod koryto v celém jeho průběhu utěsnit. Těsnění je navrženo provést z místních nadložních jílovitých zemin s velmi nízkým koeficientem filtrace ($k = 1 \cdot 10^{-9}$ až $1 \cdot 10^{-12}$), kterých je dané lokalitě (lom ČSA) dostatečné množství. Zatěsněn bude celý průtočný profil až do výšky min.

200 mm nad maximální návrhovou hladinu. Mocnost těsnění je navržena na 600 mm jílu, hutněného min. ve dvou vrstvách po max. 300 mm s požadovanou mírou zhutnění min. 98% dle Proctor Standard.

Nad vrstvou těsnění bude uložena v celé šíři profilu separační geotextilie, na ní 100 mm šterkopísková podkladní vrstva a opevnění koryta bude tvořit kamenná rovnánina s proštěrkováním o celkové mocnosti min. 400 mm. Zvýšená pozornost bude věnována úsekům s vyšším sklonem dna koryta – cca nad 5% - při ručním ukládání kamenných bloků dbát na zásady správné vazby běhounů a vazáků s dobrým vyklínováním jednotlivých prvků.

Pro zvýšení stability koryta jsou v exponovaných místech trasy (změny směrů a změny průběhu nivelety) navrženy příčné stabilizační prahy z lomového zdiva do betonu.

SO 02 – Spojení nádrží Hedvika a Marcela

Tento stavební objekt řeší výstavbu nového vodního toku o celkové délce 739,6 m, který umožní převedení vod ze stávající vodní nádrže Hedvika do vodní nádrže Marcela. V převážné části trasy tento navržený vodní tok kopíruje trasu stávajícího příkopu, který je ovšem kapacitně nedostatečný, proto je třeba jej stavebně upravit.

Koryto tohoto nového vodního toku je navrženo tak, aby umožňovalo jednak převedení nového návrhového průtoku $Q_n = 7,4 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$. Tento návrhový průtok je dán jako součet hodnoty maximálního převáděného průtoku z rozdělovacího objektu na přeložce Vesnického potoka ($Q_{\max} = 5,0 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$) a hodnoty přírůstku průtoku z vlastního povodí v závěrném profilu.

V horní části profilu toku navržené koryto přechází přes stávající hráz Hedvika a bude zde nově zřízen projektovaný hrazený bezpečnostní přeliv hráze Hedvika (viz samostatný stavební objekt SO 04 – Přelivný objekt hráze Hedvika).

V km 0,521⁷⁰ až 0,534⁷⁰ kříží trasa toku stávající obslužnou komunikaci, kde se nachází stávající trubní propust. Tento kapacitně nedostačující propustek bude likvidován s odvozem vybourané stavební suti na skládku inertního odpadu. V místě původního propustku bude nově postaven kapacitní rámový propust pro převedení návrhového průtoku $Q_n = 7,4 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$.

Od km 0,610 se trasa nového koryta začíná odklánět od osy koryta původního a přechází přes stávající hráz Hedvika s napojením na projektovanou budoucí hladinu nádrže Hedvika, danou kótou navrženého bezpečnostního přelivu – 237,00 m n.m.

Navržené koryto bude sloužit k převedení širokého rozmezí návrhových průtoků – od běžného „sanačního“ průtoku cca 3 až 5 $\text{l} \cdot \text{s}^{-1}$ až po maximální hodnotu návrhového průtoku $Q_n = 7,4 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$.

SO 03 – Odtok z nádrže Marcela do Bíliny

Tento stavební objekt řeší výstavbu nového vodního toku o celkové délce 884,9 m, který umožní převedení vod z nově navrhované (zvětšené) vodní nádrže Marcela do stávajícího koryta řeky Bíliny v prostoru pod vyústěním stávající zatrubněné části v Ervěnickém koridoru.

Koryto tohoto nového vodního toku je navrženo tak, aby umožňovalo převedení návrhového průtoku $Q_n = 9,6 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$. Tento návrhový průtok je dán hodnotou maximálního přepadového množství přes přelivný objekt hráze Marcela při zahrnutí všech nejnepríznivějších kombinací přítoků a vodních stavů.

Navržené koryto bude sloužit k převedení širokého rozmezí návrhových průtoků – od běžného „sanačního“ průtoku cca 3 až 5 $\text{l} \cdot \text{s}^{-1}$ až po maximální hodnotu návrhového průtoku $Q_n = 9,6 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$. Této skutečnosti odpovídá i navržený tvar průtočného profilu v převážné části trasy otevřeného

koryta. Tvar příčného profilu koryta je složený – dno šířky 5,0 m je vyspárováno v příčném sklonu 3,0 % směrem k levému břehu, kde je při patě levého břehu navržena mělká trojúhelníková kyneta pro převedení minimálních průtoků. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1,5.

Jelikož trasa navrženého koryta probíhá územím náchylném k svahovým pohybům, způsobeným převážně zasakováním povrchových vod směrem k patě svahu, je navrženo pro eliminaci dotace podpovrchových vod koryto v celém jeho průběhu utěsnit. Těsnění je navrženo provést z místních nadložních jílovitých zemin s velmi nízkým koeficientem filtrace ($k = 1 \cdot 10^{-9}$ až $1 \cdot 10^{-12}$), kterých je dané lokalitě (lom ČSA) dostatečné množství. Zatěsněn bude celý průtočný profil. Mocnost těsnění je navržena na 600 mm jílu, hutněného min. ve dvou vrstvách po max. 300 mm s požadovanou mírou zhutnění min. 100% dle Proctor Standard. Nad touto základní těsnicí vrstvou je navržena další jílová vrstva, do které bude zaválcována vrstva hrubého šterku tak, aby celková vrstva tohoto opevnění příčného profilu dosahovala mocnosti 300 mm a byla na březích vytažena až do úrovně max. návrhové hladiny. Zbytek břehů – po břehovou čáru bude ohumusován a oset travním semenem.

Převážná část trasy koryta je vedena v minimálním sklonu – 2,2 ‰.

SO 04 – Přelivný objekt hráze Hedvika

Jedná se betonovou konstrukci, která má funkci přelivného objektu (převod vody) a zároveň má umožnit jezd nákladním automobilem.

Přelivný objekt je železobetonová konstrukce, která je vystavena prostředí XC4, XF3. Proto byla třída betonu zvolena C30/37. Použitá vázaná výztuž bude B500B, odpovídá 10 505 (R).

Vlastní světlá šířka vnitřní části přelivného objektu (převod vody) je 4,0 m. Světlá výška od dna desky po úroveň přemostění je 3,0 m. Deska přemostění má šířku 5,90 m. Dopravní pruh omezený svodidly bude mít šířku min. 3,50 m. Mostovka v šířce min. 1,0 m bude vymezena pro chodce a obsluhu stavidlového uzávěru. Vlastní výška mostovky je cca 0,40 m. Stěny konstrukce jsou ze strany do zemní hráze navrženy jako šikmé pro kvalitní dohutnění zeminy hráze ke stěně objektu.

Před přemostěním na návodní straně přelivného objektu je navržena „kapsa“ s kotevními prvky pro osazení technologie stavidlového uzávěru. To bude osazeno jako komplet po provedení betonáže objektu. Následně budou provedeny zálivky. Dále jsou na návodní straně navrženy z UPE profilu drážky provizorního hrazení. Jedna drážka provizorního hrazení má rezervní funkci. Hradidla budou dřevěná, profil 160 x 160 mm. Dřevo bude impregnované. Hradidla byla navržena na tlak vody 2,0 m.

Konstrukce přelivného objektu bude od okolních konstrukcí (zdí) dilatačně oddělena. Pro vodotěsné napojení, které zamezí sufozi (vyplavování jemnozrnných částí zeminy) při převádění zvýšených průtoků, jsou navrženy do konstrukce dilatační pásy PVC, které budou osazeny do desky dna a stěn. Na tuto konstrukci naváže konstrukce zdí pro nátok a odtok (pohledová plocha: kamenné (zdivo). Dilatační spára od okolních konstrukcí bude mít šířku 20 mm. V rámci dokončovacích prací bude dilatační spára vyplněna těsnícím tmelem na hloubku min 20 mm.

SO 05 – Hráz Marcela

Stávající hráz Marcela je nízká zemní hráz s nejnižší úrovní koruny na kótě cca 232,50 m n.m. a úrovní zadržované vody na kótě hladiny 229,50 m n.m. Aby mohlo dojít ke gravitačnímu odtoku do koryta Bíliny (s potřebnou kótou vyústění min. 231,90 m n.m.) je třeba vybudovat vyšší zemní hráz a to s korunou na kótě 237,00 m n.m. a kótou hrazeného bezpečnostního přelivu na úrovni 234,00 m n.m.

Vybudováním navržené hráze Marcela vznikne po naplnění zásobního prostoru nádrže vodní plocha o celkové přibližné rozloze v rozsahu 34,1 ha (při výšce hladiny 234,00 = úroveň bezpečnostního

přepadu) až o rozloze 44,9 ha (při výšce hladiny 235,20 = max. provozní hladina – horní úroveň hradičího uzávěru). Celkový zadržovaný objem vody je 1 167 tis. m³ (při výšce hladiny 234,00) až 1 639 tis. m³ (při výšce hladiny 235,20).

Parametry hráze:

Délka koruny hráze :	430,87 m
Kóta koruny hráze :	237,00 m n.m.
Kóta hladiny stálého nadržení :	234,00 m n.m.
Kóta maximální provozní hladiny :	235,20 m n.m.
Kóta havarijní hladiny :	236,40 m n.m.
Objem při hladině stálého nadržení :	1 166,9 tis. m ³
Objem při maximální provozní hladině :	1 639,3 tis. m ³
Objem při havarijní hladině :	2 266,9 tis. m ³
Zatopená plocha při hladině stálého nadržení :	341,5 tis. m ²
Zatopená plocha při maximální provozní hladině :	449,5 tis. m ²
Zatopená plocha při havarijní hladině :	609,6 tis. m ²
Kóta koruny bezpečnostního přelivu :	234,00 m n.m.
Návrhový průtok přes bezpečnostní přeliv :	9,6 m ³ /s
Max. výška koruny hráze nad terénem :	10,77 m

Pro výstavbu je z ekonomických důvodů uvažováno s použitím místních skrývkových zemin z nadložních jílových vrstev. Celková potřebná kubatura je cca 61,1 tis. m³ zemin – geomechanické vlastnosti místních zemin jsou poměrně dobře známy a jejich geomechanické charakteristiky jsou popsány v celkové geotechnické zprávě a průzkumu.

SO 06 – Přelivný objekt hráze Marcela

Přelivný objekt je železobetonová konstrukce, která je vystavena prostředí XC4, XF3. Proto byla třída betonu zvolena C30/37. Použitá vázaná výztuž bude B500B, odpovídá 10 505 (R).

Jedním ze základních požadavků pro návrh objektu je umožnit pojezd vozidla o hmotnosti do 32 tun. Objekt nebude sloužit pro běžný silniční provoz. Není stanovena kategorie dopravy ani skupina pozemních komunikací.

Vlastní světlá šířka vnitřní části přelivného objektu (převod vody) je 4,0 m. Světlá výška od dna desky po úroveň přemostění je 3,0 m. Deska přemostění má šířku 5,90 m. Dopravní pruh omezený svodidly bude mít šířku min. 3,50 m. Mostovka v šířce min. 1,0 m bude vymezena pro chodce a obsluhu stavidlového uzávěru. Vlastní výška mostovky je cca 0,40 m. Stěny konstrukce jsou ze strany do zemní hráze navrženy jako šikmé pro kvalitní dohutnění zeminy hráze ke stěně objektu.

Před přemostěním na návodní straně přelivného objektu je navržena „kapsa“ s kotevními prvky pro osazení technologie stavidlového uzávěru. To bude osazeno jako komplet po provedení betonáže objektu. Následně budou provedeny zálivky.

Dále jsou na návodní straně navrženy z UPE profilu drážky provizorního hrazení. Jedna drážka provizorního hrazení má rezervní funkci. Hradidla budou dřevěná, profil 160 x 160 mm. Dřevo bude impregnované. Hradidla byla navržena na tlak vody 2,0 m.

Konstrukce přelivného objektu bude od okolních konstrukcí (zdí) dilatačně oddělena. Pro vodotěsné napojení, které zamezí sufozi (vyplavování jemnozrnných částí zeminy) při převádění zvýšených průtoku, jsou navrženy do konstrukce dilatační pásy PVC, které budou osazeny do desky dna a stěn. Na tuto konstrukci naváže konstrukce zdí pro nátok a odtok (pohledová plocha: kamenné (zdivo).

Dilatační spára od okolních konstrukcí bude mít šířku 20 mm. V rámci dokončovacích prací bude dilatační spára vyplněna těsnícím tmelem na hloubku min 20 mm.

V souvislosti se zkušenostmi ze zkušebního provozu zajistí dodavatel stavby zpracování provozního a manipulačního řádu pro soustavu vodních děl – dle Vyhlášky MZe č. 195/2002 Sb., o náležitostech manipulačních a provozních řádů, a před jeho schválením příslušným vodoprávním úřadem ho předložit Povodí Ohře, s.p. k vyjádření. Dále po dobu stavby objektu SO 03 – Odtok z nádrže Marcela do Bíliny vypracovat havarijní plán dle vyhlášky č. 450/2005 Sb., v platném znění, a povodňový plán dle TNV 75 2931. Tento plán předložit podniku Povodí Ohře s.p. k vyjádření, a poté ke schválení příslušným vodoprávním úřadem, před zahájením stavby.

SO 07 – Terénní úpravy pod hrází Marcela vč. odvodnění

Tento stavební objekt je řeší dosypání stávajících terénních depresí v členitém terénu pod patou vzdušného lince navrhované hráze Marcela – a to z důvodů, že po výstavbě hráze Marcela by při jejím vzdušném svahu jinak vznikly celkem dvě bezodtoké prohlubně. Nový povrch dosypání těchto stávajících terénních depresí bude sklonově přizpůsoben tak, aby na jeho konečném reliéfu mohly být posléze vyhloubeny mělké povrchové odvodňovací příkopy, svádějící srážkovou vodu stékající po vzdušném líci hráze a přilehlém terénu do stávajících provozních příkopů.

Vyrovnání terénní deprese č. 1

V místě dorovnání terénu budou odstraněny případné nevhodné povrchové zeminy – málo únosné či porostlé vegetací. Dosypání bude prováděno po vrstvách zhutněným zásypem (min. 98% dle PCS) z místních jílovitých zemin. Sklon konečného povrchu dosypaného terénu je dán podélným a příčnými řezy a je koncipován tak, že nejnižší místo budoucího povrchu se nachází v prostoru cca 30 m severovýchodně od přibližného středu oblasti – v místě stávající nejnižší polohy hlavy svahu rostlého terénu (prostor mezi příčnými profilem PF11 a PF12). Od tohoto místa je konečný sklon dosypaného povrchu terénu vytvarován do příčného i podélného sklonu 1,0 %. Konečný povrch dosypaného terénu bude ohumusován a oset.

Potřebná kubatura násypových zemin je vyčíslena na 11 190 m³ zemin.

Vyrovnání terénní deprese č. 2

V místě dorovnání terénu budou odstraněny případné nevhodné povrchové zeminy – málo únosné či porostlé vegetací. Dosypání bude prováděno po vrstvách zhutněným zásypem. Jelikož násyp dosypání deprese bude v jihozápadním okraji dosypání sloužit i jako podložka pod patu budoucí hráze, je třeba hutnění zásypu provádět pod dohledem geotechnika na stejnou míru zhutnění jako těleso hráze!

Sklon konečného povrchu dosypaného terénu je dán příčnými řezy. Nejnižší místo budoucího povrchu se nachází při severním okraji dosypávané oblasti v místě stávajícího odvodňovacího příkopu. Od tohoto místa je konečný sklon dosypaného povrchu terénu vytvarován do příčného i podélného sklonu 1,0 %. Konečný povrch dosypaného terénu bude ohumusován a oset.

Potřebná kubatura násypových zemin je vyčíslena na 3 206 m³ zemin.

Patní příkop „A“

Je páteří odvodnění v prostoru dosypání terénní deprese č.1. Patní příkop je zaústěn do stávajícího odvodňovacího příkopu a od místa zaústění bude pokračovat přibližně jihozápadním směrem podél jižní paty stávajícího svahu, za směrovým obloukem VB 6 se trasa příkopu stáčí směrem severozápadním a pokračuje podél paty nízkého stávajícího násypu a při severním okraji dosypávané oblasti až do blízkosti paty hráze v prostoru mezi profilem PF 12 a PF 13 hráze Marcela.

Celková délka patního příkopu „A“ je 315,5 m. Niveleta příkopu kopíruje povrch stávajícího a dosypaného terénu – viz. příslušný podélný profil. Patní příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím travním semenem.

Patní příkop „A-1“

Příkop je zaústěn do navrženého patního příkopu „A“ a od místa zaústění bude pokračovat přibližně jižním směrem podél paty vzdušného svahu hráze Marcela až do prostoru blízkosti odtokového koryta z nádrže Marcela. Celková délka patního příkopu „A-1“ je 64,7 m. Niveleta příkopu kopíruje povrch stávajícího a dosypaného terénu. Patní příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím travním semenem.

Patní příkop „B“

Příkop je zaústěn do stávajícího odvodňovacího příkopu a od místa zaústění bude pokračovat přibližně jižním směrem příčně přes plochu vyrovnání terénní deprese č. 2 až k patě vzdušného líce hráze Marcela. Zde se za směrovým obloukem VB1 trasa příkopu stáčí směrem východním až jihovýchodním a pokračuje podél paty hráze až do prostoru KÚ patního příkopu „A“.

Celková délka patního příkopu „B“ je 148,7 m. Niveleta příkopu kopíruje povrch stávajícího a dosypaného terénu – viz. příslušný podélný profil. Patní příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím.

Patní příkop „C“

Příkop je zaústěn do navrženého patního příkopu „B“ a od místa zaústění pokračuje podél severozápadního okraje vyrovnání ter. deprese č. 2 až k patě svahu hráze a poté podél paty hráze až do profilu PF 32 hráze.

Celková délka patního příkopu „C“ je 117,5 m. Niveleta příkopu kopíruje povrch stávajícího a dosypaného terénu – viz. příslušný podélný profil. Patní příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím.

Patní příkop „D“

Příkop je zaústěn do navrženého patního příkopu „C“ a od místa zaústění pokračuje přibližně západním až severozápadním směrem rostlým terénem až pod patu hráze v profilu PF38 a následně podél paty hráze až téměř ke KÚ hráze.

Celková délka patního příkopu „D“ je 163,5 m. Niveleta příkopu kopíruje povrch stávajícího a dosypaného terénu – viz. příslušný podélný profil. Patní příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800. Břehy jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím.

V místech, kde navržené patní příkopy procházejí oblastí pod patou stávajících „holých“ výsypkových svahů, je jako ochrana proti vodní erozi těchto svahů a následnému možnému zanášení navržených patních příkopů splachem ze svahů navrženo zatravnění těchto svahů. Celkový plošný rozsah zatravnění je cca 7000 m².

SO 08 – Náhrada ČS Vysoká Pec

V západním předpolí lomu ČSA se nachází stávající čerpací stanice „Vysoká Pec“, která slouží k přečerpávání vody ze zachycených srážkových vod ze západního předpolí, sváděných stávajícím záchytným příkopem „C“ do retenční záchytné jímky u ČS Vysoká Pec. Odtud je zachycená srážková voda přečerpávána do nádrže Hedvika. Při ukončení životnosti lomu ČSA též skončí obslužnost čerpací stanice, a proto je nezbytné provést taková opatření, aby zachycená srážková voda mohla samovolně gravitačně odtékat do bezpečného recipientu. Tímto recipientem bude projektovaný „Přítok do nádrže Hedvika“ (SO 01), jehož trasa je plánována cca 65 m východně od stávající záchytné nádrže ČS Vysoká Pec. Řešení gravitačního odtoku bude realizováno vyhloubením mělkého svodného příkopu o kapacitě minimálně takové, jako je současná maximální čerpací kapacita (70 l.s^{-1}). Navržený profil odvodňovacího příkopu má v nejnejpříznivější poloze kapacitu cca 400 l.s^{-1} .

Stávající retenční a záchytnou nádrž u čerpací stanice je navrženo ponechat – může nadále sloužit pro vyrovnání nerovnoměrností přítoku a odtoku a jako sedimentační nádrž.

Navržený odvodňovací příkop je zaústěn do projektovaného koryta „Přítoku do nádrže Hedvika“ v jeho km 0,617¹⁹. Zaústění je navrženo tak, aby korespondovalo s maximální návrhovou hladinou a příkop odtoku z čerpací stanice nebyl ovlivněn zpětným vzduťm vody. Trasa odvodňovacího příkopu dále pokračuje přibližně západním směrem. KÚ příkopu se nachází v blízkosti severovýchodního okraje stávající retenční záchytné jímky ČS Vysoká Pec. Celková délka navrženého příkopu je 63,9 m.

Odvodňovací příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800 s uložením do šterkopískového lože tl. 100 mm. Šterkopískové lože nebude realizováno v horní části trasy – od km 0,050 až KÚ a to z důvodu, aby nesloužilo jako „drén“ pro průtok vody pod příkopovými žlabovými. Břehy nad horní úroveň příkopových žlabovek jsou navrženy ve sklonu 1:1 s následným ohumusováním a osetím travním semenem.

SO 09 – Náhrada ČS Kunderatice

V západním předpolí lomu ČSA se nachází stávající čerpací stanice „Kunderatice“, která slouží k přečerpávání vody ze zachycených srážkových vod ze západního předpolí, sváděných stávajícími záchytnými příkopy do retenční záchytné jímky u ČS Kunderatice. Odtud je zachycená srážková voda přečerpávána do nádrže Hedvika. Při ukončení životnosti lomu ČSA též skončí obslužnost čerpací stanice, a proto je nezbytné provést taková opatření, aby zachycená srážková voda mohla samovolně gravitačně odtékat do bezpečného recipientu. Tímto recipientem bude projektovaný „Přítok do nádrže Hedvika“ (SO 01). Řešení gravitačního odtoku bude realizováno svodným příkopem o kapacitě minimálně takové, jako je současná maximální čerpací kapacita (35 l.s^{-1}). Navržený příkop bude v převážné délce trasy využívat stávající odvodňovací příkop podél západního okraje stávající živičné komunikace z obce vysoká Pec směr skládka komunálního odpadu Vysoká Pec. Tento stávající příkop bude ve své niveletě mírně upraven (odstranění nánosů a úprava sklonu dna) a opevněn příkopovými žlabovými.

V dolním úseku trasy – před zaústěním do koryta „Přítoku do nádrže Hedvika“ přechází trasa stávající komunikací. V tomto místě je navrženo osadit vtokovou jímku následně a převedení vod pod komunikaci trubním svodem DN 500. Průtočná kapacita tohoto svodu je 385 l.s^{-1} , což je hodnota zhruba o jeden řád vyšší než stávající maximální čerpaná kapacita (35 l.s^{-1}).

Stávající retenční a záchytnou nádrž u čerpací stanice je navrženo ponechat – může nadále sloužit pro vyrovnání nerovnoměrností přítoku a odtoku a jako sedimentační nádrž.

Navržený trubní svod DN 500 je zaústěn do projektovaného koryta „Přítoku do nádrže Hedvika“ v jeho km 0,506⁵⁴ – cca 10 m pod výtokovým čelem navrženého rámového propustu na korytě „Přítoku do nádrže Hedvika“. Zaústění je navrženo tak, aby korespondovalo s maximální návrhovou hladinou a příkop odtoku z čerpací stanice Kunratice nebyl ovlivněn zpětným vzduťm vody. Trasa trubního svodu dále pokračuje přibližně západním směrem – kolmo přes stávající obslužnou komunikaci. V km 0,023⁵⁶ je navržena vtoková jímka, zde se trasa lomí směrem přibližně jižním až jžv. a pokračuje osou stávajícího příkopu až do cca km 0,295, kde stávající odvodňovací příkop končí. Zbývajících cca 70 m k severovýchodnímu okraji stávající retenční a záchytné jímky ČS Kunratice je vyhloubeno v rostlém terénu.

Celková délka navrženého příkopu vč. trubního svodu je 361 m.

Odvodňovací příkop je navrženo ve dně opevnit příkopovou žlabovkou TBM-Q200-800 s uložením do šterkopískového lože tl. 100 mm. Šterkopískové lože nebude realizováno v horní části trasy – od km 0,353 až KÚ a to z důvodu, aby nesloužilo jako „drén“ pro průtok vody pod příkopovými žlabovými. Břehy nad horní úrovní příkopových žlabovek jsou navrženy ve sklonu 1:1 (případně ve sklonu břehů stávajícího příkopu) s následným ohumusováním a osetím travním semenem.

SO 10 – Biologická opatření

část SO 10.1 – Hospodárnice

Předmětem této části stavebního objektu je výstavba obslužných cest (hospodárníc) podél nových vodotečí pro mechanizaci údržby.

Cesty jsou navrženy jako lesní. Konstrukce povrchu bude provedena ve šterkové úpravě.

Objekt je členěn na 5 částí:

- Větev „1“ – délka 798,30 m; 3 výhybny
- Větev „2“ – délka 49,64 m; bez výhyben
- Větev „3“ – délka 2 359,93 m; 11 výhyben
- Větev „4“ – délka 378,55; 3 výhybny
- Větev „5“ – délka 421 34 m; 3 výhybny

V obloucích cest není z prostorových důvodů počítáno s rozšířením. Na všech větvích (s výjimkou Větve „2“) jsou navrženy výhybny ve vzdálenostech cca 200 m. Výhybny jsou délky 20 m s náběhy 2 x 10 m. Šířka výhybny je 3,5 m.

Příčný sklon šterkových cest je jednostranný 3,0 %. Příčný sklon pláně je 3,0 %. Příčný sklon je navržen směrem od svahu k vodoteči.

Šířka jízdního pruhu je 3,5 m (výhybna je široká rovněž 3,5m). Na Větvi „3“ bude v km 0,160 – 0,600 (na hrázi Marcela) zvětšena šířka jízdního pruhu na 4,5 m. Dále zde budou provedeny krajnice ze šterkopísku šířky 1,0 m (pro osazení svodidel).

Třída dopravního zatížení VI (velmi lehké) – průměrná denní intenzita provozu těžkých nákladních vozidel v obou směrech $TNV_k = 1 - 15$. Návrhová úroveň porušení 3.

Zemní plán pro komunikaci bude upravena tak, aby bylo dosaženo hodnoty pro modul přetvárnosti $E_{def,2} = 45 \text{ MPa}$.

Konstrukce:

-	šterkodrt' (0-32) + lom. výsivky 30 kg/m ²	ŠD+LV	200 mm	ČSN 73 126
-	šterkodrt' (32-63)	ŠD	250 mm	ČSN 73 126
	celkem		450 mm	

Biologická opatření

V roce 2007 byl v zájmovém území nádrží Marcela a Hedvika a v místě vedení budoucího nového vodního toku proveden biologický průzkum, který zachytil jarní a letní aspekt. Celkem bylo zjištěno 274 druhů rostlin a 157 druhů živočichů. Z toho 23 druhů spadá do zvláštní ochrany dle zákona 114/92 Sb., o ochraně přírody a krajiny. Biota v prostoru napojujícího koryta nemá přirozený nebo přírodě blízký charakter. Lokalita z části protíná plochy ruderní vegetace, které velmi zvolna zarůstají keři (hlavně ostružiníky a šípky) a náletovými dřevinami (hlavně bříza). Jezera jsou téměř prostá makrofytní vegetace, litorální porosty jsou nevyvinuté či sporadické a rozvolněné (neposkytují mnoho hnízdních příležitostí).

- Kácení dřevin v mladém porostu na ploše cca 1 ha (přítokové koryto do Hedviky)
- Likvidace křídlatky na ploše cca 200 m²
- Výsadba - Skupinová zeleň podél přítoku (0,79 ha) – 5000 ks sazenic, okolo nádrží a odtokového koryta – 540 ks sazenic
- Výsadba liniové zeleně (63 ks odrostků, 315 ks sazenic) a solitér (20 ks odrostků)
- Zatravnění (2 ha) a podpora litorálních porostů (50 ks trsů)
- Rozčlenění břehové linie, strouhy a tůně (výkopy 20 000 m³, návoz 10 000 m³)
- Pláže – 2,14 ha, písčitoštěrkovitý povrch
- Ostrůvky – návoz 45 000 m³, 1,36 ha, písčitoštěrkovitý povrch
- Hromady kamení (25 m³) a mrtvého dřeva

Lze předpokládat kácení 1 ha hustého porostu převážně mladého s obvodem kmínku od 10 cm do 16 cm (700 ks), třetina plochy s kmínky od 16 cm do 24 cm (250 ks), pětina plochy pak s dřevinami 24 - 30 cm (100 ks). Jedná se o mladé porosty s dominantním modřínem opadavým a břízou bělokorou, dále je pak zastoupen trnovník akát, duby, topoly a růžové keře. Silnější kmeny a rozdrčené větve (štěpka) budou využity při vytváření hromad mrtvého dřeva v okolí nádrží a toku.

SO 11 – Telemetrie a stavební část

2x Technologický domek – zděný km 1,520 00 a km 0,380 00. Zděný objekt pro technologii LG, půdorysné rozměry 3,1x2,5m výška 3m.

Měrný profil: v km 1,520 00 a 0,380 00 je tvořen kamennou zděnou konstrukcí tzv. kamenného prahu-pasu ve dně s výškovým navýšením 0,3m nad niveletu dna v daném profilu (km 0,380 a 1,520). Jedná se o pás šíře 0,6m s profilem (otvorem) o rozměrech (š x v x d) 1x0,3x0,6m, který zajistí ustálení proudnice a zároveň mírné vzduť pro měření minimálních průtoků v profilu toku. Předpokladem pro úspěšné získávání dat je zajištění ustáleného rovnoměrného proudění v daném úseku. V případě, že se jedná o koryto „nepřizmatické“ s různým typem opevnění, šířek ve dně a spádů, je vhodné tok nad i pod měrných profilem stabilizovat a upravit kamenným opevněním. Pro přístup obsluhy k měrnému profilu je navrženo kamenné zděné schodiště. Součástí úpravy toku je také osazení limnigrafické latě.

Telemetrická stanice – 1. měrné místo PF 76 - rozdělovací objekt

Telemetrická stanice bude namontována v plastovém rozvaděči. Telemetrická stanice bude obsahovat kartu analogových vstupů, kartu digitálních vstupů, kartu digitálních výstupů, baterie a fotovoltaický panel. Stanice bude připravena přenášet signály z hladinoměru a zabezpečení.

Telemetrická stanice – 2. měrné místo PF 20 - odtok z nádrže Marcela

Telemetrická stanice bude namontována v plastovém rozvaděči. Telemetrická stanice bude obsahovat kartu analogových vstupů, kartu digitálních vstupů, kartu digitálních výstupů, baterie a fotovoltaický panel. Stanice bude připravena přenášet signály z hladinoměru a zabezpečení.

SO 12 – Požární stanoviště u nádrže Hedvika

Jako nejvhodnější lokalitou pro zřízení čerpacího stanoviště bylo určeno místo při západním břehu nádrže Hedvika – v blízkosti vjezdu do stávajícího objektu střelnice. Toto místo je nejvýhodnější z hlediska přístupnosti (po stávajících komunikacích) a stability hladiny vodního zdroje. V dané lokalitě je bez větších investičních nákladů možno využít stávajícího vjezdu k objektu střelnice jako obratiště požární techniky.

Pro dosažení potřebné maximální horizontální odstupové vzdálenosti požárního vozidla od vodního zdroje je potřeba vybudovat na stávajícím břehu (s nedostatečným sklonem) násypové těleso, na kterém bude umístěna plošina vlastního čerpacího stanoviště o minimálních požadovaných rozměrech 12,0 x 5,0 m. Násyp je navržen z hrubého šterku (makadamu) frakce 63/125 mm. Návodní svah je navržen ve sklonu 1:1,5. Vlastní plochu čerpacího stanoviště je navrženo zpevnit pomocí silničních panelů.

Čerpací stanoviště je ze severní a východní strany vybaveno ochranným valem z makadamu do výšky min. 400 mm jako zarážka pro případné sjetí vozidla do vodního zdroje. Tato propustná zarážka nebude bránit odtoku dešťové nebo případně čerpané vody.

K plošině je navrženo zřídit zpevněný sjezd šířky min. 3,0 m s krajnicemi (celková šíře sjezdu min. 4,0 m). Sjezd je navržen v místě odbočky stávající komunikace k objektu střelnice a tato odbočka může být tedy využita jako obratiště požární techniky.

Cílem řešení je využít morfologie jižní části již částečně rekultivovaného prostoru hnědouhelného lomu ČSA k vybudování lokálního biocentra a biokoridoru a napojení vnitřní výsypky na stávající systém ÚSES. Stávající vodní nádrže Hedvika a Marcela, vybudované v rámci rekultivačních prací, budou využity ke zvýšené retenci vody na vnitřní výsypce lomu ČSA. To navíc umožní převedení části vod z bilance zatěžující vodní dílo Újezd, které bylo vybudováno v letech 1978 – 1982 pro zásobování průmyslu pitnou vodou a jako ochrana dolů před povodněmi v období přívalových vod z prostoru Krušných hor. Realizací díla dojde k naplnění vyšší formy revitalizace tohoto území a vodních toků přilehlých k tomuto území.

Celková cena veřejné zakázky sjednaná ve smlouvě

58 449 982,60 Kč bez DPH

b) Zvolený druh zadávacího řízení

Otevřené řízení

Druh a limity veřejné zakázky:

Nadlimitní veřejná zakázka na stavební práce

- c) Identifikační údaje vybraného uchazeče, popřípadě uchazečů, je-li smlouva uzavírána s více osobami na straně uchazeče, odůvodnění výběru nejvhodnější nabídky a uvedení, jaká část veřejné zakázky má být plněna prostřednictvím subdodavatele**

NABÍDKA č. 2

Obchodní firma nebo název:

Stavební společnost Jaroslav Oršuliak, a.s.

Sídlo:

Okounov 65, 431 51 Klášterec nad Ohří

Právní forma:

akciová společnost

IČ / DIČ:

25028316 / CZ25028316

Odůvodnění výběru nejvhodnější nabídky

Základním hodnotícím kritériem pro zadání veřejné zakázky byla stanovena nejnižší nabídková cena.

Vybraná nabídka byla vyhodnocena jako nabídka s nejnižší nabídkovou cenou a splnila zákonné požadavky a požadavky zadavatele uvedené v zadávacích podmínkách v souladu se zákonem VZ.

Uvedení, jaká část veřejné zakázky má být plněna prostřednictvím subdodavatelů s uvedením jejich identifikačních údajů

Uchazeč v nabídce uvedl, že má v úmyslu zadat část veřejné zakázky níže uvedenému subdodavateli:

1. Severní energetická a.s., IČ: 28688986
- věcný podíl na plnění zakázky: Likvidace starých důlních děl 6,9 %

d) Identifikační údaje všech uchazečů a jejich nabídková cena

č. nab.	Uchazeč / vedoucí dodavatel/správce	Sídlo uchazeče / ved. dodavatele/ správce	IČ	Nabídková cena v Kč bez DPH
1	GEOSAN GROUP a.s.	U Nemocnice 430, 280 02 Kolín III	28169522	81 100 970,60
2	Stavební společnost Jaroslav Oršuliak, a.s.	Okounov 65, 431 51 Klášterec nad Ohří	25028316	58 449 982,60
3	HOCHTIEF CZ a. s.	Plzeňská 3217/16, 150 00 Praha 5-Smíchov	46678468	76 574 231,--
4	REKULTIVACE Ústí nad Labem, s.r.o.	Velká hradební 3122/52, 400 01 Ústí nad Labem	25041738	72 957 983,08
5	„Společnost Komořansko – RVM – AZS“ Vedoucí účastník společnosti: REKULTIVAČNÍ VÝSTAVBA Most, a.s. Účastník společnosti: AZ SANACE a.s.	Antonína Dvořáka 2165/20, 343 01 Most	44569769	78 949 016,32
6	METALL QUATRO spol. s r.o.	431 59 Vysoká Pec 600	61538213	88 890 305,50
7	Vodohospodářské stavby, společnost s ručením omezeným	Křižíkova 2393, 415 01 Teplice	40233308	69 700 000,--
8	„Komořansko BAK – GEMEC“ Správce: BAK stavební společnost, a.s. Společník: GEMEC - UNION a.s.	Vodní 177, 541 01 Trutnov	28402758	101 627 994,--
9	Metrostav a.s.	Koželužská 2450/4, 180 00 Praha 8 - Libeň	00014915	91 522 684,51

10	SILNICE GROUP a.s.	Na Florenci 2116/15, 110 00 Praha 1- Nové Město	62242105	94 850 861,40
11	„Společnost H- REKULTIVACE – STRIX – Komořansko“ Vedoucí společník: H - REKULTIVACE, a.s. Společník: STRIX Chomutov, a.s.	Černovice 226, 430 01 Chomutov	25032739	120 551 553,--
12	AWT Rekultivace a.s.	Dělnická 884/41, 735 64 Havířov - Prostřední Suchá	47676175	92 297 339,30
13	„Společnost KLEMENT- DTS-POHL, Komořansko“ Správce: KLEMENT a.s. Druhý společník: DTS Vrbenský, a.s. Třetí společník: POHL CZ, a.s.	Hlíňany 18, 400 02 Řehlovice	25016695	93 232 517,55
14	EUROVIA CS, a.s.	Národní 138/10, 110 00 Praha 1 - Nové Město	45274924	117 293 507,27

e) Identifikační údaje uchazečů, jež byli vyloučeni z účasti v zadávacím řízení a odůvodnění jejich vyloučení

Nabídka č. 8

Název uchazeče : **„Komořansko BAK – GEMEC“**

Správce

Obchodní firma nebo název: **BAK stavební společnost, a.s.**

Sídlo: Vodní 177, 541 01 Trutnov

Právní forma: akciová společnost

IČ/DIČ: 28402758/CZ28402758

Společník

Obchodní firma nebo název: GEMEC - UNION a.s.

Sídlo: 542 13 Jívka 187

Právní forma: akciová společnost

IČ/DIČ: 25916581 /CZ25916581

Odůvodnění:

Uchazeč neprokázal splnění technických kvalifikačních předpokladů pro provádění stavebních prací dle § 56 odst. 3 písm. a) zákona VZ (čl. 7.5.2 písm. a) zadávací dokumentace)

Z předloženého Osvědčení objednatele o řádném plnění veřejné zakázky s názvem akce „Labe, Jaroměř, zvýšení ochrany města rekonstrukcí koryta a hrázemi“, není patrné finanční plnění uchazeče, neboť toto osvědčení je vystaveno na „Sdružení – Jaroměř - protipovodňová opatření“. Uchazeč dokládá své finanční plnění pouze čestným prohlášením.

Předložením tohoto osvědčení uchazeč neprokázal splnění technických kvalifikačních předpokladů dle § 56 odst. 3 písm. a) zákona VZ, kde zadavatel jasně uvedl: „V případě, že dodavatel prokazuje splnění tohoto kvalifikačního požadavku stavebními pracemi, které byly realizovány společně několika dodavateli (např. sdružení nebo společnost dle § 2716 a násl. občanského zákoníku), zadavatel je uzná pouze v takovém věcném a finančním rozsahu, ve kterém je dodavatel podávající nabídku prokazatelně osobně realizoval“.

V předloženém Osvědčení o službách, které pro odbor geologie MŽP zajišťoval dodavatel GEMEC – UNION a.s., jsou uvedeny 4 různé zakázky na výstavbu komunikací na území se ztíženými geologickými a geotechnickými podmínkami v souhrnné délce 1 500 m. V předloženém osvědčení jsou uvedeny 4 různé zakázky, ze kterých uchazeč délku komunikací vysčítává.

Předložením tohoto osvědčení uchazeč neprokázal splnění technických kvalifikačních předpokladů dle § 56 odst. 3 písm. a) zákona VZ, a to z důvodu, že zadavatel požadoval předložit osvědčení o realizaci 1 stavební práce, která spočívala v provedení komunikací na území se ztíženými geologickými a geotechnickými podmínkami (např. mohou se podstatně měnit vlastnosti zemin díky jejich heterogenitě, blízkost hladiny podzemní vody, navážka v trase komunikace vystupující výrazně nad terénem, blízkost poddolování a sesuvného území, území výsypek, odvalů) v délce minimálně 1 500 m, tzn. v rámci jedné zakázky.

Hodnotící komise požádala uchazeče, dle § 59 odst. 4 zákona VZ, o písemné objasnění či doložení dalších dokladů či informací k odstranění výše uvedených zjištěných nedostatků v nabídce. Uchazeč na žádost komise nereagoval.

V souladu s § 60 odst. 1 zákona VZ zadavatel rozhodl o vyloučení uchazeče z další účasti v předmětném zadávacím řízení.

Nabídka č. 12

Obchodní firma nebo název: **AWT Rekultivace a.s.**

Sídlo: Dělnická 884/41, 735 64 Havířov - Prostřední Suchá,

Právní forma: akciová společnost

IČ / DIČ: 47676175/CZ47676175

Odůvodnění:

Uchazeč neprokázal splnění technických kvalifikačních předpokladů pro provádění stavebních prací dle § 56 odst. 3 písm. a) zákona VZ (čl. 7.5.2 písm. a) zadávací dokumentace)

Z předloženého osvědčení „Příprava území po ukončení hornické činnosti – Polyfunkční území bývalého areálu dolu Dukla“, které bylo realizováno ve sdružení „Důl Dukla - příprava území“, jehož členy jsou společnosti AWT Rekultivace a.s. a D.I.S., spol. s r.o. nebylo patrné, že společnost AWT Rekultivace a.s., v rámci sdružení, realizovala předmětné práce – a to 1 stavební práci, která spočívala v provedení komunikací na území se ztíženými geologickými a geotechnickými podmínkami (např. mohou se podstatně měnit vlastnosti zemin díky jejich heterogenitě, blízkost hladiny podzemní vody, navážka v trase komunikace vystupující výrazně nad terénem, blízkost poddolování a sesuvného území, území výsypek, odvalů) v délce minim. 1 500 m.

Dne 2.11.2015 byla uchazeči doručena žádost hodnotící komise (dále jen „komise“), dle § 59 odst. 4 zákona VZ, ve které požadovala komise doložit takové osvědčení objednatele, ze kterého bude patrné, že stavební práce (výstavba komunikací v délce min. 1 500 m) realizoval uchazeč nebo komise požadovala doložit smlouvu o sdružení, z které bude patrný podíl uchazeče na realizaci výše uvedené stavby. Komise uchazeče upozornila, že v případě, že dodavatel prokazuje splnění kvalifikačního požadavku stavebními pracemi, které byly realizovány společně několika dodavateli (např. sdružení nebo společnost dle § 2716 a násl. občanského zákoníku), zadavatel je uzná pouze v takovém věcném a finančním rozsahu, ve kterém je dodavatel podávající nabídku prokazatelně osobně realizoval a dále že nelze osvědčení objednatelů nahradit pouhým čestným prohlášením dodavatele (uchazeče) o řádném plnění stavebních prací (viz zadávací dokumentace str. 26).

V odpovědi doručené zadavateli dne 09.11.2015, uchazeč doložil Smlouvu o sdružení podepsanou dne 13.2.2012 a Dodatek č. 1 k této smlouvě podepsaný dne 31.10.2012, uzavřené mezi účastníky sdružení AWT Rekultivace a.s. a D.I.S., spol. s r.o., kde podíl účasti na provádění prací na veřejné zakázce „Příprava území po ukončení hornické činnosti – polyfunkční území bývalého areálu dolu Dukla“, je 50% pro každého účastníka sdružení. Z předložené smlouvy ale nebylo patrné, kdo z účastníků sdružení realizoval výstavbu komunikací na území se ztíženými geologickými a geotechnickými podmínkami v délce min. 1 500 m. Komise nepovažovala zaslané vysvětlení za dostatečné.

Dne 18.11.2015 byla uchazeči doručena další žádost komise, dle § 59 odst. 4 zákona VZ, a to s požadavkem komise doložit takové osvědčení objednatele, ze kterého bude patrné, že stavební práce (výstavba komunikací v délce min. 1 500 m) – konkrétně, že SO 204.1 Oprava a doplnění areálu komunikací, chodníky, cyklostezky, realizoval uchazeč AWT Rekultivace a.s. nebo požadovala doložit takové dokumenty, ze kterých bude vyplývat realizace předmětných prací uchazečem.

Dne 30.11.2015 uchazeč v doručeném objasnění doložil smlouvu o dílo č: 15/2012-11 Sdr. „Důl Dukla – příprava území“ (Tato smlouva byla uzavřena se sdružením „Důl Dukla - příprava území“ jehož účastníky byli vedoucí účastník AWT Rekultivace a.s. a účastník sdružení D.I.S., spol. s r.o. a subdodavatelem STRABAG a.s.), ze které vyplývá, že výstavbu komunikací na této stavbě prováděla společnost STRABAG a.s., IČ: 60838744. Vzhledem k tomu, že touto smlouvou není prokázána realizace prací uchazečem a jejich realizátor, společnost STRABAG a.s., není v nabídce uchazeče uveden jako subdodavatel, neprokázal uchazeč tímto dokumentem splnění předmětného kvalifikačního požadavku.

Z výše uvedeného je zřejmé, že uchazeč neprokázal splnění technických kvalifikačních předpokladů pro provádění stavebních prací dle § 56 odst. 3 písm. a) zákona VZ (čl. 7.5.2 písm. a) zadávací dokumentace).

V souladu s § 60 odst. 1 zákona VZ zadavatel rozhodl o vyloučení uchazeče z další účasti v předmětném zadávacím řízení.

f) Odůvodnění vyloučení uchazeče, jehož nabídka obsahovala mimořádně nízkou nabídkovou cenu

Žádný uchazeč nebyl vyloučen z důvodů, že jeho nabídka obsahovala mimořádně nízkou nabídkovou cenu.

g) Důvod použití soutěžního dialogu, jednacího řízení s uveřejněním či jednacího řízení bez uveřejnění

Nebylo použito.

h) Důvod zrušení zadávacího řízení

V průběhu zadávání předmětné veřejné zakázky se nevyskytly důvody, které by zadavatele vedly ke zrušení zadávacího řízení.

Za zadavatele – Ministerstvo financí:

.....
Ing. Radmila Musilová
vedoucí oddělení 4501,
na základě pověření ministra financí