

# VÝZVA K PODÁNÍ NABÍDKY VE ZJEDNODUŠENÉM PODLIMITNÍM ŘÍZENÍ

Česká republika – Státní pozemkový úřad Vás vyzývá v souladu s ustanovením § 53 zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek, ve znění pozdějších předpisů (dále jen „zákon“), k předložení nabídky pro níže specifikovanou veřejnou zakázku.

## 1 ZADAVATEL

### 1.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE ZADAVATELE

<b>Zadavatel ve smyslu zákona:</b>	Veřejný zadavatel dle § 4 odst. 1 písm. a)
<b>Právní forma:</b>	Organizační složka státu, kód 325
<b>Název zadavatele:</b>	Česká republika – Státní pozemkový úřad, Krajský pozemkový úřad pro Plzeňský kraj, Pobočka Klatovy
<b>Sídlo:</b>	Čapkova 127/V, 339 01 Klatovy
<b>Zastoupený:</b>	Ing. Zbyňkem Weberem, vedoucím Pobočky Klatovy
<b>IČO / DIČ:</b>	01312774 / CZ 01312774
<b>Profil zadavatele:</b>	<a href="https://zakazky.spucr.cz/">https://zakazky.spucr.cz/</a>
<b>ID Datové schránky:</b>	z49per3

<b>Název veřejné zakázky:</b>	Realizace VHP III. v k.ú. Bolešiny – SO 02 Suchý poldr a SO 03 Tůně
<b>Sp. značka / č.j.:</b>	SP8953/2020-504203 / SPU 344375/2020
<b>Druh zadávacího řízení:</b>	dle § 3 písm. a) zákona, zjednodušené podlimitní řízení
<b>Druh veřejné zakázky:</b>	stavební práce

## 2 POŽADAVKY ZADAVATELE NA PŘEDMĚT ZAKÁZKY

### 2.1 PŘEDMĚT PLNĚNÍ

Specifikace a rozsah požadovaného plnění:

Podrobnou definici předmětu veřejné zakázky a technické podmínky stanovuje projektová dokumentace vypracovaná projekční společností NDCON s.r.o., Zlatnická 10/1582, 110 00 Praha 1; IČO 649 39 511, pod zakázkovým číslem 551, dále soupis dodávek, služeb a stavebních prací a technické specifikace (podmínky).

Součástí realizace stavebních prací dále je:

- geodetické vytyčení před zahájení realizace stavebních prací
- geodetické zaměření skutečného provedení díla
- vypracování projektové dokumentace skutečného provedení díla ve čtyřech vyhotoveních v grafické (tištěné) a v jednom digitálním vyhotovení

### Podrobný popis předmětu veřejné zakázky:

Předmět veřejné zakázky je projektovou dokumentací členěn na následující stavební objekty:

- SO 02 Suchý poldr
- SO 03 Tůně

Místo stavby se nachází v nivě Bolešinského potoka. V místě stavby se nachází stávající zemní koryto, pozemky v údolí nivy jsou silně zamokřené. Retenční nádrž je navržena jako suchá, bez stálého nadržení. Budou do ní svedeny dešťové vody z východní části povodí z nově zbudované soustavy tůní.

## **POPIS SO 02 SUCHÝ POLDR A JEHO TECHNICKÉ ŘEŠENÍ**

### **Hráz nádrže**

Hráz nádrže je navržena zemní sypaná se sklony 1:3,3 na návodním a 1:2 na vzdušním líci se šířkou koruny 4 m. Součástí hráze bude přítěžovací lavice na vzdušním líci. Vzdušní a návodní líc budou zatravněné. V koruně bude zpevněná komunikace šířky 3,0 m. Kóta koruny hráze bude 441,75 m n. m., nejnižší místo nádrže, dno zátopy, na kótě 438,90 m n. m. Hloubka založení bude min 0,5 m pod stávajícím terénem, hráze bude opatřena zámkem spodní stavby hloubky min. 0,5 m šířky 3 m. Vzhledem k charakteru nádrže není navržen patní dren.

### **Základní parametry nádrže:**

Kóta koruny hráze	441,75 m n.m.
Kóta bezpečnostního přelivu	441,00 m n.m.
Objem nádrže při $H_{max}$	3043 m <sup>3</sup>
Zatopená plocha při maximální hladině	2153 m <sup>2</sup>
Kóta nátoky do sdruženého objektu	438,75 m n.m.
Délka hráze v koruně	50 m
Šířka hráze v koruně	4,0 m
Sklon svahů hráze - návodní	1:3,3
- vzdušní	1:2

### **Sdružený objekt**

Pro převedení běžných i povodňových průtoků je navržený sdružený objekt. Bezpečnostní přeliv bude čtvercového půdorysu s délkou přelivné hrany 8 m. Na vtoku do sdruženého objektu je navrženo škrcení průtoky DN 800 na kótě 439,75 m n. m. Tělesem hráze od sdruženého objektu bude procházet odpadní potrubí DN 1600.

Objekt s délkou přelivné hrany 8 m převede návrhový průtok  $Q_{100}$  při výšce přepadového paprsku 0,45 m. Objem nádrže při přepadové výšce na BP 0,45 m je cca 3040 m<sup>3</sup>.

### **Koryto**

Na výtoky ze sdruženého objektu je navržen vývar hloubky 0,5 m opevněný kamennou rovnatinou do betonu z kamene nad 200 kg. Součástí vývaru jsou i dva betonové stabilizační pasy. Pod vývarem je koryto opevněno až do zátopy nádrže VN1 kamenným záhozem do 80 kg. Stávající koryto bude v zasypáno přebytkem výkopu.

Všechny výše popsané objekty včetně parametrů a situačního umístění jsou zřejmé z výkresové části projektové dokumentace.

## **POŽADAVKY NA VYBAVENÍ, MATERIÁLY A PŘESNOST**

Veškeré výrobky, technologie a materiály použité při stavbě musí odpovídat příslušným závazným ČSN, být schváleny pro použití v ČR a mít příslušné hygienické a bezpečnostní atesty.

Pro stavbu hráze bude použita zemina vhodná pro zemní sypané hráze dle ČSN Malé vodní nádrže. Hráz bude homogenní, vhodnost zemin použitých do hráze a do přitěžovací lavice bude posouzena geotechnikem zhotovitele.

Konstrukční beton vč. obetonování potrubí bude C30/37 XF3, konzistence S3.

Potrubí výpusti bude ŽB DN 1600.

Podkladní beton bude C12/15.

Použitý kamen bude s atestem pro vodní stavby.

## **POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ**

### **Těleso hráze, výkop**

Před vlastní realizací prací bude provedeno vytyčení stavby. Všechny vytyčovací body se označí kolíky, které se osadí tak, aby nebyly při stavbě poškozeny. Současně se osadí i výškové značky, ze kterých bude možno odvodit výšku koruny hráze, koruny přelivu, hladin, vtoku a výtoku ze spodní výpusti. Následně bude provedeno smýcení dřevin a sejmuta ornice.

Od osy hráze bude potom vytyčena pata návodního a vzdušního líce. Bude proveden výkop na základovou spáru včetně zámku pro založení hráze. Základová spára bude odsouhlasena a převzata geotechnikem. Bude odstraněna zemina z prostoru zátopy.

### **Výpustné zařízení, sdružený objekt**

Bude provedena stavba výpustného zařízení – sdruženého objektu, potrubí a výtakového čela. Před jejím zahájením bude vykolíkován směr výpusti. Proveden bude výkop až na úroveň základové spáry, která se očistí. Základová spára se pokryje vrstvou podkladního betonu C 12/15 v tloušťce 100 mm. Provede se bednění, vázání výztuže sdruženého objektu, čela. Potrubí spodní výpusti bude osazeno s přesahem do výtakového čela jako ztracené bednění, utěsněné těsnícím páskem. Proběhne betonáž základového bloku sdruženého objektu, nadzákladové části a výtakového čela a následně obetonování potrubí. Betonáž těchto částí bude z betonu C30/37 XF3. Do zdi na vtoku do sdruženého objektu bude osazeno PP potrubí DN800.

S odvoláním na příslušná ustanovení ČSN 73 1209 „Vodostavební beton“ budou pracovní spáry ošetřeny tak, aby bylo dosaženo dokonalého spojení a těsnění jednotlivých vrstev ležících nad sebou. Po částečném zatvrdnutí betonu se pracovní spára očistí od cementového kalu, vystouplé malty a uvolněných zrn kameniva např. drátěnými metlami, proudem tlakové vody a vzduchu nebo s použitím přísad, které zpomalují tuhnutí cementu na povrchu lamely.

### **Sdružený objekt**

Sdružený objekt bude sestávat ze základového bloku šířky 3,8 m a délky 4,4 m. Nadzákladová část objektu – stěny – budou tloušťky 0,5 m vysoké 2,7 m. Vrchní část stěn bude zaoblená s poloměrem 250 mm. Bednění této části může být provedeno např. pomocí napůl rozříznutého KG potrubí. Nadzákladový objekt bude půdorysně čtvercový světlosti 2x2 m. Před započítáním betonáže bude do spodní části stěn v bednění vložen těsnicí křížový plech, aby základový blok a stěny přelivu tvořily nepropustný celek, tzv. bílou vanu. V příčném řezu bude základový blok širší než stěny přelivu o 0,4 m na každou stranu z důvodu přitížení konstrukce proti vyplavání.

Výtok ze sdruženého objektu bude bedněn dle výkresu D.2.9 tak, aby otvor plynule navazoval na průměr potrubí spodní výpusti. Na vtoku do objektu (u vtokové jímky) bude do bednění vložen kus potrubí PP DN800 jako ztracené bednění.

Jako výztuž sdruženého objektu (zákl. bloku a stěn) bude použita tyčová ocel 10 505, vodorovná ØR10/100 mm a svislá ØR16/200 mm. Minimální krytí výztuže betonem bude

50 mm. Vrchní zaoblená část bude vyztužena po okraji sítí KARI 8/100/100. Tloušťka krytí bude zajištěna betonovými distančníky.

### **Dopadiště**

Po vybetonování bezpečnostního přelivu bude provedeno opevnění dopadiště kamennou dlažbou tl. 300 mm. Dlažba bude provedena do betonového lože tak, aby bylo dosaženo předepsaného sklonu 2,5 %.

### **Vtoková jímka**

Součástí sdruženého objektu bude i vtoková jímka osazená na základovém bloku sdruženého objektu. Jímka bude ze svislých stěn tl. 400 mm (beton C30/37 XF3, S3), které budou plnit zároveň funkci svislých křídel a budou kopírovat sklon návodního líce. Dno jímky bude tvořit základový blok na kótě 438,34. Na styku stěn jímky, základového bloku a stěny přelivu bude použit těsnící pásek. Šířka vtoku do jímky bude 1,2 m a mezi stěny jímky bude uložena česlová ocelová mříž na L profilech uchycených na stěnách jímky pomocí chem. kotev. Rozteč česlí bude 40 mm. Stěny jímky budou vyztuženy po obou stranách svařovanou sítí 8/100/100 s křídlem 50 mm.

### **Výtokové čelo**

Výtokové čelo bude vybetonováno po betonem C30/37 XF3, S3. Čelo bude šířky 7,4 m na podkladním betonu C12/15 tl. 100 mm. Tloušťka čela bude 0,5 m a výška 3,4 m. Čelo bude betonováno na dvě etapy. Výška základu bude 1,25 m (pod betonovým potrubím) a na základ bude osazeno ŽB potrubí výpusti (jako ztracené bednění). Dno potrubí bude osazeno na kótu 438,38. Čelo bude po obou stranách vyztuženo svařovanou sítí 8/100/100.

### **Potrubí**

Podkladní beton pod potrubím spodní výpusti je nutné vybudovat ve sklonu 2,5 % tak, aby na něj bylo možno uložit potrubí ŽB DN 1600. Proveďte se bednění osazeného potrubí (viz výše), uchycení rádlovacím drátem, vyztužení svařovanou sítí 8/100/100 a potrubí bude zabetonováno vodostavebním betonem C 30/37 XF3.

Potrubí bude přivázáno po 1 m rádlovacím drátem (ø 4 mm) k okům připraveným v podkladním betonu, aby při vibrování betonové směsi nevyplavalo. Na styku obetonávky potrubí a zadní stěny sdruženého objektu a ve výtokovém čele bude použit těsnící pásek.

**Obetonávka odpadního potrubí bude bedněna i z vrchu,** aby beton při lití nevytéká ke spodnímu čelu kvůli uložení ve 2 % spádu. Ve vrchní bednicí desce budou otvory pro lití betonu, které se při obetonování (směrem vzhůru) budou postupně uzavírat.

### **Těleso hráze, násyp**

Projektant doporučuje zhotoviteli stavby pro dokonalé zhutnění zeminy v blízkosti betonových objektů těsně před hutněním zemní konstrukce hráze ještě potřít nebo zalít řídkou kašovitou hmotou získanou rozmícháním zeminy ze zemníku ve vodě.

Pro stavbu hráze bude použita zemina vhodná pro zemní sypané hráze dle ČSN Malé vodní nádrže. Hráz bude homogenní z plánovaného přebytku ze zemin při hloubení nádrže. Přebytek zemin bude cca 3900 m<sup>3</sup>, vhodnost zemin použitých do hráze a do přítěžovací lavice bude posouzena geotechnikem zhotovitele.

Pro stavbu suché nádrže je možno do hráze použít i zeminy dle tab. 5 ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže s vhodností min. *málo vhodná* (např. typu G-F). Rozhodujícím kritériem pro vhodnost zemin do poldru bude stabilita hráze. Sklony svahů jsou navrženy s předpokladem zastižených zemin při výkopu typu MS, CS. Hráz poldru je navržena jako homogenní. Případné různé typy zemin je nutné před uložením do hráze řádně promístit. Vhodnost zemin použitých do hráze a do přítěžovací lavice bude posouzena geotechnikem zhotovitele.

Spodní stavba hráze bude v souladu s ČSN 75 2410 opatřena zámkem hlubokým 0,5 m. Základová spára bude očištěna, urovnána a zhutněna minimálně na hodnotu 100 % Proctor Standard. Tato skutečnost bude ověřena zkouškou a výsledky budou zaprotokolovány ve stavebním deníku. **Budou provedeny zkoušky dosažené hodnoty zhutnění (PS) v min. počtu 2 zkoušky na každý 1,0 m násypu.**

Jednotlivé vrstvy zeminy budou naváženy postupně, a to vždy na zhutněnou předchozí vrstvu, jejíž povrch bude urovnaný, bez kaluží vody, bez nevhodných předmětů, zemina znehodnocená mrazem a deštěm bude odstraněna. Mocnost vrstvy před zhutněním by neměla přesáhnout 0,20 m. Bude-li povrch zeminy příliš vyschlý nebo hladký, bude před navážením další vrstvy navlhčen a podle potřeby zdrsňen, aby bylo zaručeno dokonalé spojení obou vrstev. Vlhkost navážené zeminy by se měla pohybovat  $w = 14$  až 20 %. Projektant doporučuje provést zhotoviteli stavby **hutnicí pokus** před prováděním zemních prací s použitím skutečné zeminy použité do hráze. Optimální počet pojezdů hutnicího mechanismu pak vyjde ze vzorků odebrané zhutněné zeminy.

Sypání a hutnění hráze v zimním období je nevhodné a zcela nepřijatelné je, aby zemina sypaná do hráze byla zmrzlá nebo obsahovala led a sníh.

Přebytečná zemina z výkopů bude použita částečně pro násyp hrázek objektu SO 03 a dále likvidována dle platné legislativy.

Po násypu tělesa hráze bude proveden násyp přitěžovací lavice. Lavice bude uložena do násypu hutněného na 95 % PS po vrstvách max. 200 mm. Sklon svahu líce bude 1:2,5, koruna lavice bude v úrovni -0,6 m pod korunou hráze. Koruna lavice bude vysvahována ve sklonu min 2 % směrem ke vzdušnému líci. V místě výstupu bude lavice vysvahována v příčném směru na osu výtoku ve sklonu 1:1,5 s navázáním na svahy vývaru.

### **Koruna hráze**

Po dokončení tělesa hráze na úroveň pláň koruny se provede konstrukce komunikace. Na připravenou pláň, která bude vysvahována ve sklonu 3 % směrem do nádrže, bude položena podkladní vrstva ze štěrku frakce 32–63 mm. Podkladní vrstva ŠD a kostra VŠ bude hutněna bez vibrování. Na podkladní vrstvu bude položena vrchní vrstva vibrovaného štěrku VŠ tloušťky 150 mm. Vrstva VŠ bude tvořena klostrou kameniva frakce 32–63 mm. Do urovnané kostry se vibračním válcem zavibruje frakce 8–16 mm a následně 0–4 mm tak, aby se výplň zavibrovala do povrchu kostry v hloubce cca 1/3 tloušťky vrstvy vibrovaného štěrku VŠ, tedy 50 mm. Množství zavibrovávané frakce 8–16 mm na 1 m<sup>2</sup> komunikace bude 0,02 m<sup>3</sup>. Množství zavibrovávané frakce 0–4 mm na 1 m<sup>2</sup> komunikace bude 0,01 m<sup>3</sup>.

### **Opevnění svahů hráze**

Po dokončení konstrukce komunikace na koruně hráze se provede začištění příčného profilu svahu seříznutím přebytečné zeminy.

V patě svahu bude vybudována opěrná patka hloubky 0,5 m, patka bude vytažena až do úrovně 439,40 m n. m. Návodní svah se následně opevní ohumusováním v tl. 300 mm a bude oset. Vzdušný líc včetně přitěžovací lavice se opevní ohumusováním o tloušťce 100 mm a osetím.

### **Koryto, vývar**

#### **Vývar**

Na výtok z odpadního potrubí bude realizován vývar hloubky 0,5 m. Vývar bude v příčném profilu tvaru lichoběžníku s šířkou dna 1,6 m, se slony svahů 1:1. Délka vývaru bude 7,6 m. Vývar bude opevněn kamennou rovnáninou tl. 600 mm z kamene hmotnosti 200–500 kg. Rovnanina bude uložena do betonového lože C12/15 tl. min 0,2 m konzistence S2. Ve dně vývaru budou uloženy a na štět rozrážeče z kamenů délky 900 mm.

#### **Stabilizační pasy**

Konstrukce vývaru bude uložena mezi výtokové čelo a betonový stabilizační pas. Pas bude šířky 6,8 m tloušťky 0,5 m. Ve dně výkopu bude zhotovena vrstva podkladního betonu C12/15 tl. 100 mm, na kterém bude vybetonován pas z betonu C30/37 XF3, S3. Na každé straně bude práh vyztužen svařovanou sítí 8/100/100.

Závěrný práh vývaru bude tvarově navazovat na opevnění koryta pod vývarem. Dno prahu bude na kótě 438,18 m se šířkou 1,5 m. Svahy prahu budou 1:2 vysoké 1,25 m.

Pod pasem bude koryto výše zmíněného profilu opevněno kamennou rovnáninou tl. 600 mm z kamene hmotnosti 200–500 kg. Rovnanina bude s urovňáním a vyklínováním spár frakcí

4–32 nad podsypné vrstvě stejné frakce. Délka úseku bude 6 m. Úsek bude ukončen stejným pasem jako vývar. Kóta dna prahu bude 437,98.

### **Koryto**

Úsek koryta mezi rovinou a zátopou nádrže VN1 bude koryto lichoběžníkového tvaru se šířkou ve dně 1,5 m se sklony svahů 1:2. Koryto bude opevněno do výšky 0,8–1,0 m záhozem z LK do 80 kg v tl. 0,4 m.

Stávající koryto přítoku do VN1 bude zasypáno zhutněným zásypem z přebytku výkopu.

### **Přítok do nádrže**

Na přítoku od nádrže z průtočné tůně budou realizovány dva bezprostředně navazující balvanité skluzy se sklonem nivelety 1:6. Šířka skluzu bude 1,5 m se sklony svahů 1:3 a hloubce max. 0,5 m. Skluzy budou realizovány jako rovnanina z lomového kamene z kamenů uložených na výšku min. 0,5 m. Kameny hmotnosti nad 200 kg budou ukládány na podsypnou vrstvu štěrku f 4/32 tl. 0,1–0,2 m s prošťerkováním spár stejné frakce. Kameny budou uloženy tak, že každá druhá řada kamenů bude vyvýšena o 0,2 m. Součástí skluzů budou i stabilizační pasy na způsob rovnaniny z kamenů nad 500 kg. Délka nejkratší strany použitého kamene bude min 0,6 m. Kameny budou uloženy do jedné řady na podsypnou vrstvu štěrku frakce 4/32.

Pod skluzem bude v zátopě poldru vytvarováno zemní koryto šířky 1,5 m se sklony svahů 1:3 zahloubené cca 0,3 m

### **Požadavky na kácení dřevin**

V rámci realizace stavebních prací poldru a tůní dojde k zásahu do vzrostlé zeleně.

Rozsah kácení pro výstavbu poldru a tůní je 191 vzrostlých stromů a 220 m<sup>2</sup> keřových porostů. Popis stromů určených ke kácení je uveden v souhrnné TZ pro suchý poldr a tůně a situačně je vyznačen v příloze C.5 Situace kácení.

### **IG a HG průzkum** (pro SO 02 i SO 03)

Během průzkumných prací byla zjištěna hladina podzemní vody v průzkumných sondách V-3 až V-6, situovaných v těsné blízkosti potůčku a rybníčka. Tato voda evidentně komunikuje s malým zdržením s hladinou povrchové vody, a to pomocí písčité polohy pod povodňovými hlínami. Při projektování staveb je nutné počítat s negativním vlivem podzemní vody na stavby, a to i v tělese hráze, kde komunikace s vodou v rybníčku bude pomalejší, ale bude zřejmá zejména v souvislosti s lokálními nehomogenitami hráze. V každém případě je doporučeno provést zemní práce a budování hráze a základů souvisejících objektů bezprostředně po obnažení základové spáry, a to v suchém období.

V rámci inženýrsko geologického a hydrogeologického průzkumu byly provedeny terénní průzkumné práce pro ověření základových poměrů projektovaného poldru. Průzkumem bylo zjištěno, že podloží hrází je budováno jemnozrnným hlinitým pískem. Lze očekávat koeficient vsaku v řádu  $n \cdot 10^{-6} \text{ m} \cdot \text{s}^{-1}$  nebo nižší, nelze předpokládat úspěšné zasakování většího množství povrchové vody. Únosnost sedimentů v údolní části podzákladí hráze činí 150 až 175 kPa nebo nižší, podle míry promáčení. V místech obou závazání hráze 175 kPa.

Inženýrsko-geologický a hydro-geologický průzkum je přílohou PD.

### **Požadavky na dočasné záboru zemědělského půdního fondu**

V souvislosti s výstavbou suchého poldru bude nutný dočasný zábor ZPF pro zřízení dočasné přístupové komunikace na pozemcích ZPF p. č. 2205/1 a 2642/2 (orná půda). Plocha záboru bude cca 103 m<sup>2</sup>. Doba dočasného záboru bude kratší než 1 rok a pozemky budou uvedeny do původního stavu (zpětné rozhrnutí sejmuté ornice a osetí).

## **POPIS SO 03 TŮNĚ A JEHO TECHNICKÉ ŘEŠENÍ**

Území, kam se navrhovaná opatření umísťují, je svažité, tvořené zemědělskými a lesními pozemky. Jedná se o nově navrhované objekty tůní.

## **Technické řešení**

V lokalitě navrženy dvě tůně, jedna větší průtočná a jedna menší neprůtočná. Tůně budou zcela zanořeny do terénu, nebudou opatřeny žádnými objekty pro manipulaci. Vrchní část svahů tůní bude ohumusována a oseta, jinak budou tůně ponechány přirozenému vývoji. Počítá se s jejich částečným zanesením a zarůstáním mokřadní vegetací od břehů.

Průtočná tůň bude o rozměrech 21x18 m s plochou cca 300 m<sup>2</sup>. Výtok vody z tůně bude přes brodový úsek (práh) zpevněný kamennou rovnaninou z lomového kamene tloušťky 0,5 m a hmotnosti nad 200 kg. Sklon svahů tůně bude 1:4-1:6. Hloubka průtočné tůně bude do 1,5 m.

Neprůtočná tůň bude o rozměrech 13x15 m s plochou cca 160 m<sup>2</sup>. Odtok vody bude zajištěn rýhou hloubky 0,1 m. Na výtoku bude úsek zpevněný kamenným záhozem délky 1,0 m, frakce 63/125. Sklon svahů tůně bude 1:4-1:6. Hloubka neprůtočné tůně bude do 0,8 m.

Po obou stranách nového koryta mezi průtočnou tůní a zátopou poldru budou vytvořeny dvě zemní hrázky s následujícími parametry. Šířka koruny 10,0 m, délka 25–30 m, sklon svahů 1:3, výška nad okolním terénem do 1,5 m. Vrchní vrstva hrázek bude ohumusována v min. tloušťce 0,2 m a bude oseta předepsanou luční travní směsí. Ohumusování bude provedeno zeminou získanou při sejmutí orné půdy. Hrázky slouží výhradně ke zvýšení členitosti terénu, variability prostředí a usměrnění povodňových průtoků do zátopy poldru.

V okolí hrázek bude provedena před rozproštěním ornice na ploše 480 m<sup>2</sup> plošná úprava spočívající ve zvýšení terénu o 0,5 m.

## **POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH A MONTÁŽNÍCH PRACÍ**

Před vlastní realizací prací bude provedeno vytyčení stavby. Následně bude odstraněn ruderní porost a sejmuta ornice v tl. 0,15 m.

Poté budou vyhloubeny tůně včetně navazujících koryt. Koryto na výtoku z neprůtočné tůně bude lichoběžníkového profilu se šířkou ve dně 0,5 m, se sklony svahů 1:3, hloubky cca 0,1–0,2 m. Koryto na vtoku a výtoku z průtočné tůně bude lichoběžníkového profilu se šířkou ve dně 1,0 m, se sklony svahů 1:3, hloubky cca 0,5 m.

Budou provedeny rýhy pro opevnění výtoků a nátoků. Na výtoku z průtočné tůně bude kamenný práh z kamenů nad 200 kg na podsypné vrstvě frakce 4/32, tl. 0,2 m. Výtok z neprůtočné tůně bude opevněn pohozelem kameniva frakce 63/125 mm.

Dále budou provedeny násypy hrázek a zásyp stávajícího koryta. Hrázky budou provedeny z přebytku výkopů z objektu SO 02. Hrázky budou uloženy do násypu hutněného po vrstvách max. 300 mm. Vrchní vrstva hrázek bude ohumusována v min. tloušťce 0,2 m a bude oseta předepsanou luční travní směsí. Ohumusování bude provedeno zeminou získanou při sejmutí orné půdy.

**Při realizaci předmětu veřejné zakázky je nutné dodržet umístění stavby na pozemcích, které jsou pro stavbu určeny komplexní pozemkovou úpravou a projektovou dokumentací pro realizaci staveb, a to způsobem stanoveným ve stavebním povolení.**

Pokud jsou technické podmínky předmětu díla formulovány odkazem na obchodní názvy materiálů, výrobků, označení původu nebo pokud zadávací podmínky obsahují odkazy na obchodní názvy firem, dodavatel to při zpracování nabídky bude chápat jako vymezení kvalitativního standardu. Zadavatel umožňuje použití i jiných, kvalitativně a technicky vhodných rovnocenných řešení, pokud bude vymezený kvalitativní standard dodržen nebo bude mít lepší parametry.

*Podrobné informace o předmětu veřejné zakázky, zadávacích podmínkách včetně požadavků na prokázání splnění kvalifikace jsou uvedeny v zadávací dokumentaci.*

## 2.2 KLASIFIKACE PŘEDMĚTU VEŘEJNÉ ZAKÁZKY PODLE REFERENČNÍ KLASIFIKACE (CPV):

45112000-5 Výkopové a zemní práce

45262300-4 Betonářské práce

45240000-1 Výstavba vodních děl

45246400-7 Prevence záplav

71250000-5 Architektonické, technické a zeměměřické služby

## 2.3 PŘEDPOKLÁDANÁ HODNOTA ZAKÁZKY

Předpokládaná hodnota zakázky: 6 538 878,- Kč bez DPH

(slovy: šestmilionůpětsetřicet osmtisíc osm set sedmdesát osm)

## 3 ZADÁVACÍ DOKUMENTACE A PODMÍNKY PŘÍSTUPU ČI POSKYTNUTÍ ZADÁVACÍ DOKUMENTACE

### 3.1 ZADÁVACÍ DOKUMENTACE

Zadavatel uveřejní zadávací dokumentaci ode dne uveřejnění výzvy k podání nabídek na profilu zadavatele, a to nejméně do konce lhůty pro podání nabídek.

### 3.2 VYSVĚTLENÍ ZADÁVACÍ DOKUMENTACE

Zadavatel může uveřejnit na svém profilu zadavatele vysvětlení zadávací dokumentace, případně související dokumenty, a to nejméně 4 pracovní dny před skončením lhůty pro podání nabídek.

Na písemnou žádost dodavatele, podanou alespoň 7 pracovních dnů před skončením lhůty pro podání nabídek, poskytne zadavatel na svém profilu zadavatele vysvětlení zadávací dokumentace do 3 pracovních dnů; v případě, že zadavatel neposkytne vysvětlení do 3 pracovních dnů, prodlouží lhůtu pro podání nabídek.

## 4 LHŮTA A MÍSTO PODÁNÍ NABÍDEK A JINÉ UPŘESŇUJÍCÍ ÚDAJE

Nabídky dodavatel doručí do konce níže uvedené lhůty pro podání nabídek, a to prostřednictvím elektronického nástroje E-ZAK na níže uvedenou elektronickou adresu.

Lhůta pro podání nabídek: **Datum: 12. 10. 2020**

**Hodina: 09:00**

Adresa pro podání nabídek: <https://zakazky.spucr.cz/vz00030893>

**Zadavatel nepřipouští podání nabídky v listinné podobě ani v jiné elektronické formě mimo elektronický nástroj E-ZAK.**

Způsob správného podání nabídky v elektronické podobě je uveden v uživatelské příručce elektronického nástroje E-ZAK pro dodavatele (na str. 35 a následujících), která je k dispozici zde: <https://zakazky.spucr.cz/data/manual/EZAK-Manual-Dodavatele.pdf>. Další informace k podání nabídky jsou uvedeny v zadávací dokumentaci.

Pro tyto účely a v souladu se Zákonem systém vyžaduje registraci dodavatelů a elektronický podpis založený na kvalifikovaném certifikátu. Podáním nabídky dodavatel souhlasí se stanovenou formou komunikace a doručování a zavazuje se poskytnout veškerou



nezbytnou součinnost, zejména provést registraci v elektronickém nástroji E-ZAK a pravidelně kontrolovat doručené zprávy.

Velikost jednotlivého souboru vkládaného do elektronického nástroje nesmí přesáhnout velikost 50 MB (je ale možné vložit více souborů).

Pro vyloučení všech pochybností Zadavatel uvádí, že za doručení prostřednictvím elektronického nástroje E-ZAK je považován okamžik odeslání datové zprávy na elektronickou adresu adresáta či adresátů datové zprávy v elektronickém nástroji E-ZAK.

Dodavatel může v rámci této veřejné zakázky podat pouze jednu nabídku elektronickými prostředky prostřednictvím elektronického nástroje E-ZAK, který je profilem zadavatele, a to v českém jazyce nebo slovenském jazyce.

Dodavatel, který podal nabídku v zadávacím řízení, nesmí být současně osobou, jejímž prostřednictvím jiný dodavatel v tomtéž zadávacím řízení prokazuje kvalifikaci.

## 5 POŽADAVKY NA PROKÁZÁNÍ SPLNĚNÍ KVALIFIKACE

**5.1.1 Zadavatel požaduje prokázání základní a profesní způsobilosti dodavatele.**

**5.1.2 Zadavatel požaduje prokázání technické kvalifikace.**

Podmínky splnění těchto kvalifikačních předpokladů jsou podrobně vymezeny v textové části zadávací dokumentace.

Doklady o kvalifikaci předkládají dodavatelé v nabídkách v kopiích a mohou je nahradit čestným prohlášením. Zadavatel si může v průběhu zadávacího řízení vyžádat předložení originálů nebo úředně ověřených kopií dokladů o kvalifikaci.

## 6 KRITÉRIA PRO HODNOCENÍ NABÍDEK

Nabídky budou v souladu s ust. § 114 zákona hodnoceny podle jejich ekonomické výhodnosti.

Zadavatel bude ekonomickou výhodnost hodnotit podle nejnižší nabídkové ceny.

### 6.1 PRAVIDLA HODNOCENÍ:

V hodnotícím kritériu nabídkové ceny se hodnotí pouze absolutní výše celkové nabídkové ceny bez DPH, a to v pořadí od nejnižší nabídkové ceny po nejvyšší nabídkovou cenu.

*Podrobná pravidla jsou uvedena v zadávací dokumentaci.*

## 7 ZÁVĚREČNÉ USTANOVENÍ

V případě, že nabídka dodavatele bude obsahovat osobní údaje fyzických osob, bude u zpracování těchto osobních údajů postupováno následovně:

SPÚ jako správce osobních údajů dle zákona č. 110/2019 Sb., o zpracování osobních údajů, a platného nařízení (EU) 2016/679 (GDPR) tímto informuje uvedený subjekt osobních údajů, že jeho osobní údaje zpracovává pro účely realizace, výkonu práv a zákonných povinností. Uvedený subjekt osobních údajů si je vědom svého práva přístupu ke svým osobním údajům, práva na opravu osobních údajů, jakož i dalších práv vyplývajících z výše uvedené legislativy. Strany se zavazují, že při správě a zpracování osobních údajů budou dále postupovat v souladu s aktuální platnou a účinnou legislativou. Postupy a opatření se SPÚ zavazuje dodržovat po celou dobu trvání skartační lhůty ve smyslu § 2 písm. s) zákona č. 499/2004 Sb. o archivnictví a spisové službě a o změně některých zákonů, ve znění

pozdějších předpisů a ve smyslu § 216 odst. 1 zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek, ve znění pozdějších předpisů.

## 8 SEZNAM PŘÍLOH

Příloha č. 1 – Zadávací dokumentace

**Veškeré přílohy budou dodavatelům poskytnuty formou neomezeného dálkového přístupu k elektronickému nástroji pro zadávání veřejných zakázek E-ZAK na adrese <https://zakazky.spucr.cz/vz00030893>.**

V Klatovech dne 22. 09. 2020

*elektronicky podepsáno*

.....  
Ing. Zbyněk Weber  
vedoucí Pobočky Klatovy  
Státní pozemkový úřad