

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ
D TECHNICKÁ ZPRÁVA

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ

D. TECHNICKÁ ZPRÁVA

Hlavní terénní práce proběhnou mimo hnízdní období od 15.června do března.

SO 01 STAVBA HRÁZE

1. TĚLESO HRÁZE

V současnosti je předmětné území nezastavěné. Hráz bude vybudována nová na otevřené ploše.

ZEMNÍ PRÁCE-TĚLESO HRÁZE

V místě budoucí hráze bude odstraněna vrchní vrstva zeminy s travním porostem o mocnosti 250 mm. Tato zemina bude deponována na mezideponii 1 v místě stavby.

Po provedení hrázového tělesa bude tato zemina použita na jeho ohumusování a na rekultivaci dotčených ploch.

Z plochy celého půdorysu hráze budou na úrovni základové spáry odstraněny rovněž případné organické látky a balvany.

Dovolený obsah nerozložených látek v základové půdě je podle ČSN 75 2310 10% objemových. Tento obsah se stanoví vizuálně při přejímce základové spáry.

V podélné ose hráze bude proveden výkop těsnicí ostruhy. V případě, že se bude jednat o nevhodný materiál do násypu bude tento výkopek dočasně deponován na mezideponii. Po provedení násypu tělesa hráze bude následně uložen na skládku dle požadavků investora v předpokládané vzdálenosti do 5 km od místa stavby.

Dno těsnicí ostruhy bude před provedením zásypu zhutněno. Předpokládá se výskyt jemnozrnných zemin - hlína šterkovitá (MG) až hlína písčitá (MS).

Na výplň těsnicí ostruhy bude použita zemina ze zemníku.

Po dosypání těsnicí ostruhy na úroveň základové spáry bude celá plocha základové spáry zhutněna.

Po přípravě základové spáry bude přizván geolog, popřípadě geotechnik, který posoudí vhodnost podloží pro založení tělesa hráze a případně upřesní další postup prací.

Geologické posouzení zajistí zhotovitel.

Pro násyp tělesa hráze bude použita zemina ze zemníku mimo staveniště. Zemník se nachází do 5 km od staveniště.

Vhodnost použitých zemin do konstrukce hrázového tělesa bude prokázána geotechnickým posouzením a laboratorními zkouškami v rozsahu podle ČSN 752410.

Pro stanovení míry zhutnění bude zhotovitel stavby provádět hutnící zkoušky:

- 1 x v 1,0 m konstrukční vrstvy návodní strany hráze v místě výpustného potrubí
- 2 x v 1,8 m konstrukční vrstvy návodní strany hráze

nebo

- za každých 500 m³ uložené a zhutněné zeminy
- při změně počasí ovlivňující podstatně vlastnosti zemin

Upřesnění místa odběru vzorků určí stavební dozor.

Po dosypání tělesa hráze budou upraveny svahy v požadovaném sklonu a opatřeny vrstvou ornice z mezideponie 1.

ZEMNÍ PRÁCE- ZEMNÍK

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

Pro násyp tělesa hráze bude použita zemina ze zemníku mimo staveniště. Zemník se nachází do 5 km od staveniště.

OPEVNĚNÍ NÁVODNÍHO LÍCE

Bude provedeno od úrovně koruny hráze až po úroveň dna nádrže rozprostřením ornice v mocnosti 0,25 m a zatravněním. Ornice bude použita ze skrývky vrchní vrstvy zeminy ze základové spáry tělesa hráze. V dolní části bude opěrná patka z lomového kamene LK 300/500 provedená jako kamenná rovinanina. Patka bude uložena do rýhy vykopané podél paty návodního líce hráze.

ÚPRAVA VZDUŠNÍHO SVAHU A KORUNY HRÁZE

Ochrana před klimatickými vlivy bude zajištěna zatravněním. Osetí bude provedeno na vrstvu ornice, která bude rozprostřena na vzdušném líci a části koruny hráze v mocnosti 0,25 m. Ornice bude použita ze skrývky vrchní vrstvy zeminy ze základové spáry tělesa hráze. Na koruně hráze bude vytvořen nový zpevněný povrch skladby ŠTĚRKODRŤ 0/32 v tl. 150 mm a VIBROVANÝ ŠTĚRK (32/63) SE ZAKALENÍM (4/8) v tl. 150 mm

ÚPRAVA DNA NÁDRŽE

Dno nádrže bude ponecháno v původním stavu. Bude provedeno vyhloubení 2 tůní v prostoru zátopy.

OCHRANA DŘEVIN

Před zahájením realizace stavby budou případně ochráněny stávající vzrostlé dřeviny. Ochrana bude provedena dle ČSN 83 9061. Kmeny ohrožených stromů budou opatřeny vypolštářovaným bedněním z fošen vysokým min. 2,5 m (50 m²). Ochranné zařízení bude připevněno bez poškození stromu a nesmí být osazeno přímo na kořenové náběhy.

POPIS KONSTRUKCÍ

NÁSYP TĚLESA HRÁZE

Zhutnění zemního tělesa musí být provedeno nejméně na:

- 95 % objemové hmotnosti sušiny soudržné zeminy podle zkoušky Proctor standard
- 70 % relativní hutnosti u nesoudržných zemín

Zeminy vhodné pro těleso homogenní hráze musí splňovat tyto podmínky:

- použité zeminy jílovito-písčité, skupina GM, GC, SM, SC, CL, popřípadě přechodné typy GW-GC, SW-SC.
- obsah organických látek < 5% hmotnosti
- mez tekutosti < 50 %
- velikost největších ojedinelých zrn < 100 mm

Jednotlivé kameny mohou být v materiálu obsaženy, po uložení do tělesa hráze se však nesmějí dotýkat a spáry mezi nimi musí být vyplněny hlinito-jílovitým materiálem. Ukládání zemin bude provedeno po vrstvách nakloněných k líci hráze, tak aby byl zajištěn odtok srážkové vody z pracovní spáry. Další vrstva se smí navážet až po řádném zhutnění předchozí vrstvy, jejíž povrch musí být urovnaný, bez kaluží vody, bez přeschlé nebo rozbahněné zeminy a bez nevhodných předmětů. Zemina znehodnocená mrazem, deštěm

apod. se musí odstranit. Případný sníh a led se musí rovněž z pracovní spáry odstranit. Provádění násypů tělesa hráze se nesmí provádět za deště, při sněžení a mrazu. Pokud je povrch pracovní spáry příliš vyschlý nebo hladký, musí se před navážením další vrstvy navlhčit, resp. zdrsnit. Při sypání v oddělených figurách je potřeba zajistit jejich napojení tak aby na styku obou částí nevznikla nezhuťněná místa. Toto se zajistí např. mírným sklonem figury, zazubením apod.

HUTNĚNÍ ZEMNÍCH KONSTRUKCÍ

Způsob hutnění všech zemních konstrukcí bude stanoven s ohledem na použitý hutnicí prostředek a druh zeminy podle přílohy č.1 tohoto elaborátu. Násypy budou prováděny ve vrstvách tloušťky max. 0,20 m. Pokud bude hmotnost hutnicího stroje menší než 10 t, tloušťka vrstev se přiměřeně zmenší.

SO 02 KAŠNOVÝ PŘELIV

1. KAŠNOVÝ PŘELIV

Kašnový přeliv bude umístěn do paty návodního svahu. V místě přelivu budou provedeny výkopy jámy se sklonem stěn výkopu 1:0,5. Šířka dna výkopu bude 2,0 m. Zemina z výkopu bude odvezena na mezideponii 2 v místě stavby. Dno výkopu bude zhuťněno. Na zhuťněný podklad bude provedena betonáž objektu přelivu. Objekt přelivu bude proveden z monolitického betonu do bednění. Čerstvý beton před výtakovým otvorem přelivu bude upraven tak aby bylo možné zasunout do otvoru ve stěně přelivu výpustné potrubí v požadovaném sklonu. Otvor pro nátok bude DN 900 mm. Výtakový otvor bude DN 1200 mm. Výška celého objektu přelivu bude 1900 mm. Na nátoku budou rámové česle. Přístup do objektu přelivu bude umožněn ocelovými stupadly a horní strana objektu bude vybavena ocelovou zamykatelnou mříží.

2. VÝPUSTNÉ POTRUBÍ

V místě trasy výpustného potrubí budou provedeny výkopy rýhy se sklonem stěn výkopu 1:0,5. Šířka dna výkopu bude 2,0 m. Zemina z výkopů bude odvezena na mezideponii a poté využita pro násyp tělesa hráze. Dno výkopu bude zhuťněno. Na zhuťněný podklad bude proveden podkladní beton s armovací sítí. Z podkladního betonu bude vytažena armovací síť 150 mm nad vrchní líc podkladního betonu pro spojení podkladního betonu s obetonováním potrubí. Na podkladní beton bude provedeno obetonování potrubí. Potrubí bude provedeno trub z PVC KG DN1200 SN 8. Ke stěně přelivu bude potrubí přisazeno tak aby spodní líc potrubí byl v rovině se dnem přelivu. Po osazení výpustného potrubí bude na stěnu přelivu kolem potrubí nalepena bobtnavá těsnící pryž SIKASWELL-A. Položené potrubí bude obetonováno monolitickým betonem s osazenou armovací sítí. Betonáž bude provedena do bednění. Sklon svislých stěn bednění bude 1:10. Po odbednění bude betonová konstrukce výpustného potrubí obsypána zeminou ze zemníku a zhuťněna. Výpustné potrubí bude provedeno před násypem tělesa hráze. Výkop rýhy pro výpustné potrubí bude sloužit pro dočasné převedení vody v potoce.

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

Pro stanovení míry zhutnění bude zhotovitel stavby provádět hutnicí zkoušky:

- 1 x ve druhé konstrukční vrstvě uprostřed trasy potrubí
- při změně počasí ovlivňující podstatně vlastnosti zemin

Upřesnění místa odběru vzorků určí stavební dozor.

ZÁSYP VÝPUSTNÉHO POTRUBÍ

Zhutnění zemního tělesa musí být provedeno nejméně na:

- 95 % objemové hmotnosti sušiny soudržné zeminy podle zkoušky Proctor standard
- 70 % relativní hutnosti u nesoudržných zemin

Zeminy vhodné pro těleso homogenní hráze musí splňovat tyto podmínky:

- použité zeminy jílovito-písčité, skupina GM, GC, SM, SC, CL, popřípadě přechodné typy GW-GC, SW-SC.
- obsah organických látek < 5% hmotnosti
- mez tekutosti < 50 %
- velikost největších ojedinělých zrn < 100 mm

Jednotlivé kameny mohou být v materiálu obsaženy, po uložení do tělesa hráze se však nesmějí dotýkat a spáry mezi nimi musí být vyplněny hlinito-jílovitým materiálem.

Ukládání zemin bude provedeno po vrstvách nakloněných k líci hráze tak aby byl zajištěn odtok srážkové vody z pracovní spáry. Další vrstva se smí navážet až po řádném zhutnění předchozí vrstvy, jejíž povrch musí být urovnaný, bez kaluží vody, bez přeschlé nebo rozbahněné zeminy a bez nevhodných předmětů. Zemina znehodnocená mrazem, deštěm apod. se musí odstranit. Případný sníh a led se musí rovněž z pracovní spáry odstranit.

Provádění násypů tělesa hráze se nesmí provádět za deště, při sněžení a mrazu.

Pokud je povrch pracovní spáry příliš vyschlý nebo hladký, musí se před navážením další vrstvy navlhčit, resp. zdrsnit.

Při sypání v oddělených figurách je potřeba zajistit jejich napojení tak aby na styku obou částí nevznikla nezahutněná místa. Toto se zajistí např. mírným sklonem figury, zazubením apod.

HUTNĚNÍ ZEMNÍCH KONSTRUKCÍ

Způsob hutnění všech zemních konstrukcí bude stanoven s ohledem na použitý hutnicí prostředek a druh zeminy podle přílohy č.1 tohoto elaborátu.

Násypy budou prováděny ve vrstvách tloušťky max. 0,20 m. Pokud bude hmotnost hutnicího stroje menší než 10 t, tloušťka vrstev se přiměřeně zmenší.

3. VÝUSTNÍ OBJEKT

V místě kde bude provedeno čelo výustního objektu a opěrný práh budou provedeny výkopy rýhy se sklonem stěn výkopu 1:0,5 a šířkou 1,0m. Dno výkopu bude zhutněno. Zemina z výkopů bude odvezena na mezideponii 2 v místě stavby.

Na upravené dno výkopů bude proveden podkladní beton.

Čelo výustního objektu a opěrný práh budou provedeny z monolitického betonu vyztuženého armovací sítí při obou svislých površích.

Po provedení konstrukcí bude výkop dosypán zeminou ze zemníku a zhutněn.

Zásypy a způsob hutnění bude proveden obdobně jako u výpustného potrubí.

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ

D TECHNICKÁ ZPRÁVA

Mezi výustním čelem a opěrným prahem bude proveden vývar z kamenné rovnaniny s vyklínováním. Rovnanina bude provedena i na bočních stranách vývaru. Před položením kamenné rovnaniny budou boční strany vysvahovány do požadovaného sklonu.

POPIS KONSTRUKCÍ

KAMENNÁ ROVNANINA S VYKLÍNOVÁNÍM:

použitý kámen:	lomový kámen LK 300/500
spáry mezi kameny:	štěrk
lože pro uložení kamenů:	bez lože

PODKLADNÍ BETON:

použitý beton:	C20/25, konzistence S1
výztuž:	KY 50 150/150/8 mm
krytí výztuže:	50 mm

MONOLITICKÝ BETON:

použitý beton:	C30/37-XF3, XC3 konzistence S3
výztuž:	KY 50 150/150/8 mm
krytí výztuže:	50 mm

BEDNĚNÍ

klasické dřevěné, bednění musí být z vnitřní strany opatřeno nátěrem proti přilnavosti
odbednění je možné provádět minimálně 72 hodin po dokončení betonáže.

U pohledových betonů bude bednění provedeno z nových desek, popřípadě hoblovaných prken s ohledem na estetickou funkci.

SO 03 BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

1. BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Velikost přelivu je navržena pro bezpečné převedení povodňových průtoků velikosti Q_{100} . Bezpečnostní přeliv je navržen jako korunový přímý, lichoběžníkového profilu se sklonem svahů 1:5. Přeliv je situován na jihovýchodní části hráze při jejím navázání na stávající terén.

Po násypech tělesa hráze budou provedeny výkopy bezpečnostního přelivu včetně výkopů pro zajišťovací prahy. Výkopy rýh pro zajišťovací prahy budou provedeny se sklonem stěn výkopu 1:0,5. Šířka dna výkopu bude 1,0 m. Dno výkopu bude zhutněno.

Zemina z výkopů bude uložena na mezideponii 2 v místě stavby.

Přeliv bude tvořen betonovými prahy. Betonové prahy budou provedeny z monolitického betonu do bednění.

Po odbednění prahů bude výkop dosypán zeminou ze zemníku a zhutněn.

Mezi betonovými prahy bude provedena kamenná rovnanina z lomového kamene LK 300/500 s vyklínováním v tl.300mm. Kamenná rovnanina bude uložena do šterkopískového podkladu v tl.100mm.

Opevnění přelivu na návodním líci bude provedeno jako pohoz z lomového kamene LK 125/250 v tl.300mm. Pod ním bude provedena filtrační vrstva z kameniva 0/63 v tl.200mm.

Skluz od přelivu bude proveden jako otevřené koryto zpevněné kamennou rovnaninou z lomového kamene LK 300/500 s vyklínováním v tl.300mm. Kamenná rovnanina skluzu

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

bude uložena do štěrkopískového podkladu v tl.100mm. Pod tělesem hráze bude rovinanina opřena do betonového prahu vývaru.

2. VÝVAR

Vývar bude tvořen betonovými prahy.

Výkopy rýh pro zajišťovací prahy budou provedeny se sklonem stěn výkopu 1:0,5. Šířka dna výkopu bude 1,0 m. Dno výkopu bude zhutněno. Zemina z výkopů bude odvezena na mezideponii 2 v místě stavby.

Betonové prahy budou provedeny z monolitického betonu do bednění.

Po odbednění prahů bude výkop dosypán zeminou ze zemníku a zhutněn.

Mezi prahy bude dno zpevněno kamennou rovinaninou z lomového kamene LK 300/500 s vyklínováním v tl.500mm. Kamenná rovinanina bude uložena do štěrkopískového podkladu v tl.100mm.

POPIS KONSTRUKCÍ

MONOLITICKÝ BETON:

použitý beton: C30/37-XF3,XC3, konzistence S3

POHOZ Z LOMOVÉHO KAMENE:

použitý kámen: lomový kámen LK 125/250.

filtrační vrstva: kamenivo 0/63

KAMENNÁ ROVNANINA S VYKLÍNOVÁNÍM:

použitý kámen: lomový kámen LK 300/500

spáry mezi kameny: štěrk

lože pro uložení kamenů: štěrkopísek

BEDNĚNÍ

klasické dřevěné, bednění musí být z vnitřní strany opatřeno nátěrem proti přilnavosti odbednění je možné provádět minimálně 72 hodin po dokončení betonáže.

U pohledových betonů bude bednění provedeno z nových desek, popřípadě hoblovaných prken s ohledem na estetickou funkci.

SO 04 ÚPRAVA STÁVAJÍCÍ KANALIZACE

1. ÚPRAVA ŠACHET

V retenčním prostoru nádrže se nachází 5 šachet stávající kanalizace. Jedná se o šachty Š114, Š115, Š116, Š117, Š118. Šachty jsou provedeny z betonových prefabrikátů v horní části jsou obetonovány a opatřeny litinovými poklopy.

V rámci výstavby bude stávající betonové zhlaví šachet včetně poklopů rozebráno. Na šachty budou osazeny nové vodoplynotěsné poklopy TBN-Q-BEGU D 400 KD 12 VT. Tyto poklopy budou osazeny do nového betonového zhlaví šachet z monolitického vodostavebního betonu C30/37-XF3, XC3, S3. Těsnění mezi monolitickým betonem a kanalizační šachtou bude provedeno bobtnavým těsnicím páskem (např. SIKA SWELL-A). Tato opatření zajistí vodotěsnost šachet v případě naplnění retenčního prostoru nádrže.

2. CHRÁNIČKA POD TĚLESEM HRÁZE

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

V místě převedení kanalizace pod tělesem hráze bude provedena chránička v délce 35 m. V místě trasy potrubí budou provedeny výkopy rýhy se sklonem stěn výkopu 1:0,5. Šířka dna výkopu bude 1,0 m. Zemina z výkopu bude ponechána podél výkopu a poté využita pro zásyp potrubí. Dno výkopu bude zhutněno. Na zhutněný podklad bude proveden podkladní beton s armovací sítí. Z podkladního betonu bude vytažena armovací síť 150 mm nad vrchní líc podkladního betonu pro spojení podkladního betonu s obetonováním potrubí. Na podkladní beton bude položeno potrubí a bude provedeno obetonování monolitickým betonem s osazenou armovací sítí. Chránička bude provedena z rour PVC DN 350. Chráničkou bude protaženo stávající kanalizační potrubí PP DN250 s přesahem 1,0 m na každou stranu od okraje chráničky. Prostor mezi kanalizačním potrubím a chráničkou bude utěsněn systémovým těsněním ACO APLEX DUO na začátku i na konci chráničky. Chránička bude provedena před prováděním tělesa hráze. Betonáž bude provedena do bednění. Sklon svislých stěn bednění bude 1:10. Po odbednění bude betonová konstrukce obsypána zeminou z výkopu.

Pro stanovení míry zhutnění bude zhotovitel stavby provádět hutnicí zkoušky:

- 1 x uprostřed trasy potrubí
- při změně počasí ovlivňující podstatně vlastnosti zemin

Upřesnění místa odběru vzorků určí stavební dozor.

ZÁSYP POTRUBÍ

Zhutnění zemního tělesa musí být provedeno nejméně na:

- 95 % objemové hmotnosti sušiny soudržné zeminy podle zkoušky Proctor standard
- 70 % relativní hutnosti u nesoudržných zemin

POPIS KONSTRUKCÍ

PODKLADNÍ BETON:

použitý beton:	C20/25, konzistence S1
výztuž:	KY 50 150/150/8 mm
krytí výztuže:	50 mm

MONOLITICKÝ BETON:

použitý beton:	C30/37-XF3, XC3 konzistence S3
výztuž:	KY 50 150/150/8 mm
krytí výztuže:	50 mm

BEDNĚNÍ

klasické dřevěné, bednění musí být z vnitřní strany opatřeno nátěrem proti přilnavosti odbednění je možné provádět minimálně 72 hodin po dokončení betonáže.

U pohledových betonů bude bednění provedeno z nových desek, popřípadě hoblovaných prken s ohledem na estetickou funkci.

SO 05 TŮNĚ

V místě zátopy ve vzdálenosti cca 4m od paty hráze budou vyhloubeny 2 tůně. Tůně budou prosté zemní jámy. Plocha vodní hladiny v každé tůni bude rozdělena na 80% litorální zónu s hloubkou max. 0,5 a 20% hlubokou část s hloubkou max. 1,5m.

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

Výkopek bude případně použit pro násyp hráze nebo odvezen na deponii dle specifikace investora, předpoklad do 5km.

Celková plocha vodní hladiny tůní bude 1660 m².

POSTUP PRACÍ

1. případná ochrana dřevin, sjezd z příjezdové cesty
2. výkop rýhy v místě výpustného potrubí (odvodnění zátopy) - uložení na mezideponii 2
3. výkop rýhy pro chráničku kanalizačního potrubí - uložení na mezideponii 2
4. skryvka vrchní vrstvy zeminy z místa hráze a tůní - uložení na mezideponii 1
5. výkop těsnící ostruhy - uložení na mezideponii 2
6. zásyp těsnící ostruhy - zemina ze zemníku
7. výpustné potrubí
8. chránička kanalizačního potrubí
9. úprava kanalizačních šachet
10. násyp tělesa hráze - zemina ze zemníku
11. výkopy bezpečnostního přelivu - uložení do tělesa hráze
12. provedení kašnového přelivu
13. odvoz materiálu z mezideponie 2
14. bezpečnostní přeliv
15. opevnění návodního líce
16. ohumusování tělesa hráze - z mezideponie 1
17. výustní čelo
18. rozprostření vrchní vrstvy zeminy - z mezideponie 1
19. vyhloubení tůní

ZAŘÍZENÍ STAVENIŠTĚ

Zařízení staveniště provede zhotovitel dle vlastních potřeb na pozemcích dotčených stavbou p.p.č.2221/24, p.p.č.2221/23. Náklady na zařízení staveniště včetně případného zřízení sjezdu jsou obsaženy ve vedlejších a ostatních nákladech stavby.

1. KANCELÁŘ, ŠATNA, SOCIÁLNÍ ZAŘÍZENÍ

V případě potřeby budou stavební buňky na pozemcích dotčených stavbou p.p.č.2221/24, p.p.č.2221/23.

2. SKLAD MATERIÁLU

Bude umístěn na pozemcích dotčených stavbou p.p.č.2221/24, p.p.č.2221/23.

3. SKLÁDKA ZEMIN, DEPONIE, MEZIDEPONIE

Ornice bude dočasně uskladněna na mezideponii č.2 zřízené na pozemcích dotčených stavbou.

V případě potřeby bude kamenivo uskladněno v zátopě.

4. SJEZDY

V rámci stavby bude vybudován 1 sjezd:

SJEZD NA POZEMKY STAVBY

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

bude sloužit pro najetí mechanismů na stavenišť. Sjezd bude vybudován z místních nebo dovezených materiálů vhodných pro vybudování sjezdu.

Po ukončení stavebních prací uvede zhotovitel příjezdovou komunikaci do původního stavu a provede protokolární předání příjezdové komunikace objednateli.

5. VÝŠKOVÝ BOD

Nezajištěn.

6. VYTYČOVACÍ BODY

č. VB	X	Y
1	1 097 773,79	860 622,96
2	1 097 820,90	860 604,05
3	1 097 885,27	860 531,41
4	1 097 875,78	860 542,14
5	1 097 885,96	860 552,18
6	1 097 900,84	860 574,31
7	1 097 894,46	860 574,44
8	1 097 908,08	860 577,83
9	1 097 849,81	860 545,69
10	1 097 878,71	860 565,41
11	1 097 806,35	860 564,29
12	1 097 772,89	860 533,13

DOKLADY POŽADOVANÉ K PŘEDÁNÍ STAVBY

1. ZKOUŠKY MÍRY ZHUTNĚNÍ TĚLESA HRÁZE 3ks

Provádí se dle ČSN 72 1006 „Kontrola zhutnění zemin a sypanin“ .

2. GEODETICKÉ ZAMĚŘENÍ SKUTEČNÉHO PROVEDENÍ STAVBY

Bude provedeno odpovědným geodetem a předáno při předání stavby ve 3 vyhotoveních a 1x elektronicky.

3. ATESTY A CERTIFIKÁTY NA POUŽITÉ MATERIÁLY

- potrubí PVC DN 1200 SN8
- potrubí PVC DN 350 SN8
- betony
- použité kamenivo
- vodoplynotěsné poklopy TBN-Q-BEGU D 400 KD 12 VT
- systémové těsnění ACO APLEX DUO

SPECIFIKACE POUŽITÝCH MATERIÁLŮ

lomový kámen LK 300/500.

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ D TECHNICKÁ ZPRÁVA

rozdělení hmotností použitého kamene: 70% 200 kg, 30% do 200 kg.

kámen 125/250 mm.

rozdělení hmotností použitého kamene: 70% 80 kg, 30% do 80 kg.

beton konstrukční monolit: C25/30-XF3, konzistence S3

beton podkladní: C20/25, konzistence S1

betonářská výztuž: B500B

armovací síť: KY 50 150/150/8 mm

POŽADAVKY NA VÝSTAVBU

Při realizaci stavebních prací musí odborný dodavatel stavby dodržovat příslušné zákony, vyhlášky a ČSN týkající se realizovaných konstrukcí.

- Zákon č.254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon) v platném znění (zákon č.20/2004)
- Vyhláška č.590/2002 Sb., o technických požadavcích pro vodní díla ve znění pozdějších předpisů (367/2005 Sb.)
- Vyhláška č. 367/2005 Sb., kterou se mění vyhláška č. 590/2002 Sb., o technických požadavcích pro vodní díla
- ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin
- ČSN 73 0031 Spolehlivost stavebních konstrukcí a základových půd
- ČSN 73 6820 Úpravy toků
- ČSN 73 6850 Sypané přehradní hráze
- ČSN 75 2310 Sypané hráze
- ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže
- ČSN 75 2415 Suché nádrže
- ČSN 93 9001 Práce s půdou
- ČSN EN 13570 Provádění betonových konstrukcí
- ČSN EN 206-1 Beton - výroba, specifikace a shoda (včetně Změny 2)
- ČSN P ENV 13 670 Provádění betonových konstrukcí (včetně Změny 1)
- ČSN 73 3251 - Navrhování konstrukcí z kamene
- ČSN 75 6909 „Zkoušky vodotěsnosti stok a kanalizačních přípojek“

V Praze 04/2016

Vypracoval Ing. Martin Váňa

SUCHÁ NÁDRŽ TÝNSKÉ PŘEDMĚSTÍ
D TECHNICKÁ ZPRÁVA

Příloha č.1 **VHODNOST HUTNÍCÍCH ZAŘÍZENÍ**

Hutnicí prostředek		Vhodnost (V), tloušťka vrstvy (T) a počet pojezdů (P) v závislosti na														
		Druhu zeminy												Podmínkách výstavby		
		Hrubozrnné nesoudržné písek – štěrk			Jemnozrnné soudržné prach – jíl			Různorodý soudržný s malým podílem kamenů			Drcené kamenivo do 400 mm			Hráze, násypy		Zpětné zásypy
		V	T [cm]	P	V	T [cm]	P	V	T [cm]	P	V	T [cm]	P	Stisněné	Volné	V
Statické	Hladký válec	o	10–20	4–8	o	10–20	4–8	o	10–20	4–8				o	o	
	Ježkový válec				+	20–30	8–12	o	20–30	8–12	o	20–30	8–12	o	+	
	Pneumatikový válec	+	20–30	6–10	+	20–30	6–10	o	20–30	6–10				+	+	
			30–50	6–10	+	30–40	6–10	+	30–40	6–10					+	
	Pásový válec				+	20–30	6–8	+	20–30	6–8				+	+	
	Mřížový válec				o	20–30	6–10	+	20–30	6–10	o	30–40	8–12	o	+	
Dynamické	Samotížné deskové dusadlo				o	50–70	2–4	+	50–70	2–4	+	50–80	2–4	+	o	
	Naftový vibrační pěch	o	20–50	3–5	+	20–40	3–5	o	20–50	3–5	o	30–50	3–5	+	o	o
	Rychlorázový vibrační pěch	o	20–40	2–4	o	10–20	2–4	o	20–30	2–4				o		+
	Závěsný vibrační válec	lehký < 5 t	+	30–50	3–5			o	20–40	3–5				o	+	
		střední	+	40–60	3–5	o	20–30	3–4	+	30–50	3–5	o	40–60	4–6	+	
		těžký > 8 t	+	50–80	3–5	o	30–40	3–4	+	40–60	3–5	+	50–100	4–6	+	
	Vibrační válec	lehký < 2,5 t	+	20–40	4–6	o	10–20	5–8	o	20–30	5–8			+	o	o
		těžký > 2,5 t	+	30–50	4–6	o	10–30	5–8	+	20–40	5–8	o	30–50	5–8	+	o
	Tandemový vibr. válec	lehký < 5 t	+	20–40	4–6									+	o	
		těžký > 5 t	+	30–50	4–6			o	20–40	5–8				+	+	
	Vibrační ježkový válec	o	20–40	3–5	+	20–40	6–10	+	20–40	6–10	+	30–50	6–10	o	+	
	Vibrační deska	lehká < 2,5 t	+	30–60	5–8			o	10–20	5–8				+	o	+
		těžká > 2,5 t	+		4–6	o	20–30	6–8	o	20–40	4–6	o	30–50	4–6	+	o

Legenda:

+ vhodný, doporučený

o podmíněně vhodný