

#### SEZNAM REVIZÍ

No.	datum	popis
A	26.11.2021	první vydání
B	11.1.2022	změna na dlážděný žlab

±0,000 = + 250,00 B.p.v

vypracovali: Jiří Kašpar, Aleš Balcar, Michal Černý  
zodpovědný projektant: Michal Černý (ČKA 03 745)



atelier ZALUBEM • atelier@zalubem.cz  
www.zalubem.cz • +420 774 840038

investor: obec Holohlavy, Školní 35, 503 03 Smiřice  
akce: Náves Holohlavy

stupeň projektu: DPS  
profesní část:

stavební objekt - číslo výkresu

měřítko:

výkres:

## Technická zpráva

# 04-101

# IV TECHNICKÁ ZPRÁVA

## SO-04 Terénní úpravy - Náves Holohlavy

26.11.2021 revize A

11.1.2022 revize B

### Obsah

IV Technická zpráva	
SO-04 Terénní úpravy - Náves Holohlavy	1
Obsah	1
IV.1 Identifikační údaje	1
IV.1.1 Stavba	1
IV.1.2 Stavební objekt	1
IV.1.3 Investor	1
IV.1.4 Projektant	1
IV.2 Popis stavby	2
IV.3 Hrubé terénní úpravy a příprava území	2
IV.4 Usazení objektu na pozemku, vytyčení, přípravné práce	3
IV.4.1 Polohové	3
IV.4.2 Výškové (projektová nula)	3
IV.5 Priority informací v projektu	3
IV.6 Zemní práce	3
IV.7 Vodní prvek	4
IV.8 Terénní stupně (betonové)	5
IV.8.1 Základy	5
IV.8.2 Nadzemní část	5
IV.9 Opěrná zídka s plotem	5
IV.10 Izolace	6
IV.11 Drenáž	6
IV.12 Mlatové cestičky	6
IV.13 Žlab vodního prvku	6
IV.14 Betonové výrobky	6
IV.15 Zámečnické výrobky	6
IV.16 Truhlářské výrobky	7
IV.17 Protikoroziční úpravy	7
IV.18 Elektro-silnoproud	7
IV.19 Elektro-slaboproud	7
IV.20 Postup stavebních prací obecně	7
IV.21 Provoz a obsluha vodního prvku	7
IV.22 Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce	7

### IV.1 Identifikační údaje

#### IV.1.1 Stavba

Název stavby	Náves Holohlavy – terénní úpravy (zídky)
Místo stavby	p. č. 50, st. 131, 448/18, 448/19, 461/1 k.ú. Holohlavy
Místní adresa	ulice Školní v obci Holohlavy, 503 03 Smiřice

#### IV.1.2 Stavební objekt

SO-04	Terénní úpravy – Náves Holohlavy
-------	----------------------------------

#### IV.1.3 Investor

Jméno	obec Holohlavy
Sídlo	Školní 35, 503 03 Holohlavy
Kontakt	starosta: Miloš Malínský tel: 725 081 260 (starosta obce), 495 422 659 (obecní úřad) ou.holohlavy@iol.cz

#### IV.1.4 Projektant

##### generální projektant

Jméno	ZALUBEM s.r.o. - Michal Černý (ČKA 03 745)
Adresa	nám. Osvoboditelů, Hradec Králové, 500 03
Kontakt	e-mail: <a href="mailto:atelier@zalubem.cz">atelier@zalubem.cz</a>
tel:	+420 608 511 237 (kancelář)

## IV.1.5

### konstrukční část

Jméno	MKP statici - Ing. Tomáš Chmelař (ČKAIT 0602537)
Adresa	Pavla Hanuše 252, Hradec Králové
Kontakt	tel: +420 737 243 946, e-mail: chmelar@mkpstatici.cz

## IV.2 Popis stavby

Jedná se o terénní úpravy parkového svahu při západní straně ulice Školní (v části nová náves) mezi hlavním vstupem na pozemek mateřské školky z ulice (jižní cíp) a bývalou trafostanicí (severní cíp). Parkový svah je vymezen ulicí Školní a přístupovou komunikací ke školce. Terénní úpravy zahrnují přebudování stávajícího plotu z pískovcového kamene v předpolí mateřské školky a vybudování tří teras z prefabrikovaných betonových bloků. Součástí bude uzavřená vodní herní sestava využívající dešťové vody. Ta bude tvořena podzemní retenční nádrží na dešťovou vodu, mechanické pumpy a dlážděnými korýtky a nádržkami s osazenými nerezovými funkčními herními prvky. Součástí bude i nová mlatová cestička. Novou výsadbu řeší SO-05. Osvětlení řeší SO-12, pro který bude v rámci tohoto objektu zřízena příprava.

## IV.3 Hrubé terénní úpravy a příprava území

Před zahájením prací je třeba nechat vytyčit veškerá podzemní vedení, viditelně je označit po celou dobu výstavby a jejich přesné uložení ověřit kopanými sondami. Při provádění je třeba respektovat ochranná pásma a podmínky pro provádění činností v jejich blízkosti.

Před započatím zemních prací bude sondami ověřen průběh vedení kanalizační přípojky pro mateřskou školku v místě šachty RŠ 04.1. a situaci dešťové kanalizace okolo požární nádrže. Viz 04-102 situace – příprava a výkres výkopů – vodní prvek (04-104). Jednotlivá pracoviště je nutno chránit proti poškození sítí a vniknutí nepovolaných osob. Před zahájením hlavních terénních prací budou stávající stromy obloženy ochranným bedněním výšky minimálně 2,0 m a vzdálené min 1,5 m od povrchu kmene na každou stranu. Nekotvit ke stromům, vůči kmenu vypošťářovat a spodní část neopírat o kořenové náběhy.

Příprava území pro HTU spočívá v demontáži stávajícího ocelového plotu v délce 57,3 m. Stávající kamenná zídka pod plotem včetně kamenných sloupků při bývalé trafostanici bude rozebrána a použitelný materiál bude připraven k dalšímu použití (vyzdění nových zídek, případně odvoz na mezideponii investora severně od kostela). Kamenné zákrytné desky budou též zachovány, očištěny a poté znovu použity na nové zídky. Stávající dva kamenné sloupky ve svahu budou demontovány a uskladněny na pozemku investora.

Vzrostlé ponechávané stromy budou chráněny dřevěným bedněním (především při západní straně přístupové komunikace ke školce). V prostoru terénních úprav a nových zídek budou odstraněny křoviny a dřeviny dle výkresu HTU (ev. SO-05 výkres 05-102). Pařezy budou odstraněny včetně kořenového systému do tl. kořenu 3 cm.

Bude provedeno sejmutí ornice v mocnosti cca 20 cm dle výkresu HTU. Humózní vrstva bude uskladněna na přilehlém pozemku investora (parc. č. 448/19) viz Situace příprava (04-102). Ornice bude uložena do násypu o max. výšce 1,5m s vytvořeným svahem pod úhlem 45 °. Deponie bude chráněna proti znehodnocením např. ozeleněním vhodnou travní směsí. Po dokončení stavebních prací bude použita jako finální vrstva terénních úprav. Případná zbývající ornice bude odvezena a použita pro ekologické účely obce na pozemky dle orgánů ŽP. V jižní části bude ručně kopanými sondami, v místě rekonstruované zídky, odhaleno vnější domovní vedení nízkého napětí a telekomunikace přípojek mateřské školky. Vedení bude s přesahem 1,0 m ochráněno půlenými HDPE chráničkami.

## IV.4 Usazení objektu na pozemku, vytyčení, přípravné práce

### IV.4.1 Polohové

Geodetem budou vytyčeny 4 hlavní vytyčovací body, viz výkres 04-102 Situace příprava nebo 04-103 Hrubé terénní úpravy. Po vytyčení se body zajistí, např. pomocí polohový laviček, tak aby při výkopových pracích nedošlo k jejich poškození.

#### Hlavní vytyčovací body:

Souřadnicový systém: S-JTSK.

Ozn.	XX	YY	Poznámka
.04-1	637849.474	1031752.768	Hlavní vytyčovací bod
.04-2	637861.373	1031790.141	Hlavní vytyčovací bod
.04-4	637851.291	1031804.817	Hlavní vytyčovací bod
.04-5	637833.786	1031749.882	Hlavní vytyčovací bod

Pro HTU a pro výkopy základů budou geodetem vytyčeny bod dle výkresu HTU (04-103) v souřadnicový systému S-JTSK.

### IV.4.2 Výškové (projektová nula)

Projektová nula je stanovena na úrovni 250,00 m.n.m. BpV

## IV.5 Priority informací v projektu

Jednotlivé zdroje informací v PD obsahují různou hloubku podrobnosti. Při řešení případných nejasností se pravdivost informací řeší v tomto pořadí:

1. technická zpráva
2. tabulka skladeb (výkres 102)
3. detaily
4. tabulky prvků
5. řezy a stavební půdorysy
6. pohledy

Při jakýchkoliv nejasnostech nebo změnách oproti projektové dokumentaci bude problematika konzultována s projektantem nebo architektem, případně s dalšími specialisty. V případě nesouladu mezi jednotlivými částmi dokumentace je dodavatel povinen konzultovat problém s projektanty. Při provádění prací bude zajištěna koordinace veškerých médií. Při případných kolizích bude řešení odsouhlaseno architektem nebo projektantem stavební části, případně zpracovatelem příslušné dokumentace, již se úpravy budou týkat.

## IV.6 Zemní práce

Stěny výkopů budou provedeny svahované. Sklon krátkodobě otevřeného výkopu bude 1:0,5 m. Dočasné výkopy je možné po dobu nezbytně nutnou ponechat ve svislém stavu. Výkopy hlubší než 1,2 m budou pažené.

Po HTU budou provedeny zemní práce pro vodní prvek. Ty spočívající ve vykopání jam pro dešťovou vpust 2,2 x 2,2 m, revizní šachtu 2,85 x 2,85 m a nádrž na dešťovou vodu o rozměrech 4,4 x 5,0 m h rýh pro kanalizaci šířky 0,8 m, 1,0 m a 1,2 m. Při hloubce výkopu nad 1,2 m bude stěnám výkopu zřízeno pažení

Po vybudování vodního prvku budou provedeny výkopy pro založení betonových teras. Budou vyhloubeny základové figury šířky 600 a 1050 mm a pro opěrnou zídku 700 mm a 1300 mm. Výkopy budou provedeny do nezámrazné hloubky. Výkop posledních 100 mm pro základové pasy bude proveden ručně, těsně před započítáním betonáže základových konstrukcí. Pro vedení médií budou vykopány rýhy, pro žlab vodního prvku rýha šířky 1000 mm.

Vykopaná zemina bude po dokončení stavebních prací využita na násypy a obsypy pouze tam, kde není nutné zajištění nenamrzavosti a kde nejsou kladeny nároky na hutnění a případné sedání. Nepoužitá zemina bude předána oprávněné osobě.

Ozelenění teras je předmětem SO-05.

## IV.7 Vodní prvek

Vodní prvek – vodní herní sestava využívající dešťové vody.

Vytyčovací body:

Geodet vytyčí 3 body pro zřízení vodního prvku.

Souřadnicový systém: S-JTSK.

Ozn.	XX	YY	Poznámka
.04-45	637854.832	1031774.212	RŠ 04.3 - nádrž - vodní prvek
.22	637840.232	1031762.847	SO-01 dešťová vpust DV 04.2
.04-46	637849.153	1031786.477	RŠ 04.1. rev. šachta - vodní prvek

Bude odkryta stávající přípojka splaškové kanalizace mateřské školky v délce 12 m od chodníku a prověřen její předpokládaný průběh, dimenze a výškové osazení. V případě nesouladu s předpokládaným průběhem bude záležitost konzultována s projektantem. Předpokládá se demontáž 12 m stávající kanalizační splaškové přípojky PVC DN 200 a jedné revizní šachty a následné prohloubení pro průběh vedení zapaženým výkopem. Bude osazena nová betonová šachta RŠ 04.1 na podklad ze štěrkodrti. Šachta bude tvořena šachtovým dnem (TBZ-Q 200-685), jednou skruží s integrovanými stupni (TBS-Q 1000/1000/120 – SP), přechodovou skruží (TBS-Q 600/1000 x 625/125 SP), vyrovnávacím prstencem (TBW-Q 80/625/120) a šachtovým poklopem s rámem BEGU PARK A15. Šachtové dno bude vyrobeno, nebo bude umožňovat náklon potrubí nátoku cca 5% a pro potrubí výtoku cca 10%. Šachta bude propojena se stávající přípojkou novým potrubím stejných vlastností. Předpokládá se PVC KG DN 200. Spoje a navázání na stávající potrubí se budou řešit systémově s těsněním a speciálními tvarovkami. Potrubí se obalí fólií proti prorůstání kořenů a loží se do pískového lože a obsype se pískem f0/2 do výšky 300 mm, kde se osadí výstražná fólie „KANALIZACE“. Do nové šachty bude naveden přepad retenční nádrže vodního prvku. Jádrovým vrtáním bude do skruže vyvrtán v příslušné výšce otvor pro zaústění potrubí DN 200. Spádové možnosti mezi novou dešťovou vpustí DV 04.2, retenční nádrží a šachtou RŠ 04.1 budou prověřeny. V dokumentaci viz výkopy pro vodní prvek a též řez D.

Do připravené pažené jámy na štěrkové lože o mocnosti 20 cm bude osazena prefabrikovaná betonová silnostěnná retenční nádrž o objemu cca 9000 l umožňující pojezd automobilů do 40 t. Strop retenční nádrže bude systémový zesílený umožňující osadit skruže (komín) průměru 1000 mm.

Komín (RŠ 04.3) bude tvořen dvěma betonovými skružemi průměru 1000 mm, tloušťky stěny 90 mm se zabudovanými stupni (TBS-Q 1000/1000/90 SP). Zaklopen bude systémovým půleným poklopem s otvorem (TBN-Q 1180/75/O/2) umožňující osazení ocelové mechanické pumpy (viz tabulka výrobků). Napojení skruže na strop retenční nádrže bude systémově zatmeleno.

Stěna retenční nádrže se opatří nátokovým a otvorem a přepadem tak, aby využitelný objem byl minimálně 6000 l. Otvory budou zřízeny jádrovým vrtáním a vzájemně budou posunuty o 200 mm, případně dle technického listu filtru srážkových vod. Připojení potrubí bude provedeno vodotěsně systémovými manžetami nebo zatmelením.

Nádrž a komín bude obalena fólií proti prorůstání kořenů rootcontrol.

V prostoru nové návsi bude zřízena nová dešťová vpust DV 04.2. Ta se osadí do lože ze štěrkodrti. Bude se skládat ze dna s kalovým prostorem (TBV-Q 2A), skruže s otvorem pro potrubí PVC DN 200 (TBV-Q 3D), horní skruže (TBV-Q 5c), prstence (TBV-Q 10a), kalového koše a mříže s rámem BEGU D400. Ke vpustí bude spádováno žulové dláždění. Skladba pěší komunikace viz SO-01.

Dešťová vpust DV 04.2 bude napojena na retenční nádrž a retenční nádrž bude z bezpečnostního přepadu napojena na RŠ 04.1 dešťovým potrubím. Do paženého výkopu na podkladní desku z písku bude uloženo kanalizační potrubí PVC KG DN 200 ve spádu 1%. Bude obaleno protikořenovou bariérou rootcontrol, poté bude obsypáno pískem f 0/2. 300 mm nad potrubím bude uložena výstražná fólie „KANALIZACE“. Zbytek zásypu bude tvořen štěrkopískem (pro komunikace) nebo po vrstvách hutněným zásypem z výkopu pro volný terén.

Na dešťovou kanalizaci budou na příslušných místech osazeny odbočky DN 100 pro napojení na drenážní šachty DŠ 1.1, DŠ 2.1 a DŠ 3.1. Před zaústěním dešťové kanalizace do retenční nádrže bude zřízena odbočka pro napojení přepadu požární nádrže DN 150.

Pro vedení od přepadu z požární nádrže bude zřízena rýha š. 800 mm. Dle nalezeného způsobu bezpečnostního přepadu požární nádrže stavu zvážit napojení. Předpokládá se napojení na stávající přepad potrubím PVC KG DN 150. Stávající nevyužitá vedení zaslepit. Alternativou je jádrové vrtání nového přepadu (zachovat vydatnost nádrže!).

V retenční nádrži bude osazen filtr na dešťovou vodu do prostoru skruží tak, aby byl k filtru přístup. Filtr bude umožňovat osazení na PVC potrubí DN 200 s účinností minimálně 90 %. s rozdílem výšek nátoky a odtoku cca 150 mm. Odtok do retenční nádrže DN 150 (prodloužit ke dnu a obrátit směrem vzhůru proti víření kalů), odtok do přepadu DN 200.

Retenční nádrž bude obsypána nenamrzavou zeminou s hutněním po vrstvách max 200 mm.

## IV.8 Terénní stupně (betonové)

Zde uvedený popis prvků nosné konstrukce je pouze informativní. Statická část PD je směrodatná.

### Nosné konstrukce obecně:

Veškeré betonové a ŽB monolitické konstrukce budou při odlévání hutněny vibrováním, jeho intenzita musí odpovídat typu použité betonové směsi.

Bude použit beton třídy:

- pro základové pasy prefabrikovaných dílců – „hubený beton“ s vysokým obsahem kameniva

### IV.8.1 Základy

Pro založení budou zřízeny betonové základové pasy do nezámrazné hloubky z betonu C8/10 XC2. Základová spára je stanovena v předpokládané nezámrazné hloubce min 0,9 m pod upravený terén. Šířka základových pasů je 600 a 1050 mm. Výškové úrovně dle výkresu základů.

V části přilehlé vlastní návsi bude zřízen druhý stupeň betonového pasu z betonu C8/10 XC2 litý do připraveného bednění šířky 400 mm. Výškově dle výkresu základů. Případně bude jedna strana tvořena již osazenými betonovými prefabrikáty.

Pro trubky prostupující základovou konstrukcí budou zřízeny prostupy viz výkres základů (vybednění „krabičky“). Alternativně lze již vybudované vedení oddílat např. Mirelonem tl. Cca 20 mm, alternativně je možno použít pro nevybudovaná vedení trubku v rozměrech blízkých se předepsanému prostupu nebo minimálně většího průměru z PVC KG.

V místech kde bude osazen blok se svítidlem bude v základu vynecháno půdorysně 250 x 250 mm výšky 200 mm. Do tohoto místa budou též navedeny chráničky pro vedení VO.

Při realizaci základů budou k hornímu líci základového pasu s krytím min 75 mm vloženy chráničky KF32/40 pro vedení VO (SO-12) vyústěné s přesahem v příslušných místech.

Při realizaci základů bude ke dnu základových figur uložen zemní pásek FeZn 30/4 mm s vývody v místě svítidel a v místě přívodu VO.

### IV.8.2 Nadzemní část

Je tvořena z betonových bloků popsané v tabulce betonových prvků. Bloky se budou ukládat do vyrovnaného betonového lože výšky cca 50 mm. Betonové bloky se budou klást nasraz se spárou max 5 mm. Z rubové strany se spáry utěsní hydroizolačním tmelem. Z vrchu a zepředu se spára ponechá volná.

Betonovým blokům bude zřízen lem („okapový chodníček“) z jedné řádky žulových kostek do betonového lože.

## IV.9 Opěrná zídka s plotem

Zde uvedený popis prvků nosné konstrukce je pouze informativní. Statická část PD je směrodatná.

### Nosné konstrukce obecně:

Veškeré betonové a ŽB monolitické konstrukce budou při odlévání hutněny vibrováním, jeho intenzita musí odpovídat typu použité betonové směsi.

Bude použit beton třídy:

- pro základy opěrné zídky - min C16/20 XC2, betonářská ocel B500B a B500A (kari sítě).

V jižní části řešeného území teras bude přebudován plot ohraničující předpolí mateřské školky. Stávající plot vč. Podezdívky bude demontován. Opěrná zídka bude nově železobetonová, na lícové straně vyložena pískovcovými kvádry znovu-použitými ze stávající zídky. Opěrná zídka bude mít základový pás z železobetonu výšky 250 mm se základovou spárou v hloubce min 900 mm od upraveného terénu. Na pase bude v podzemní části vyzděn 2. stupeň (část dřívku) základu z betonového ztraceného bednění šířky 300 mm a po vylití betonem bude vyzděna nadzemní část zídky z pískovcových kamenů z původní zídky do příslušné výšky. Posledních 20 cm výšky zídky a zákrytné desky se vyzdí až po zabudování sloupků ocelového plotu. Takto připravená zídka bude sloužit jako ztracené bednění pro nadzemní část. Nosná část stěny bude po řádném vyvázání výztuže vybetonována na zadní straně kamenné zídky. Po vybudování drenáže bude rubová strana zasypaná nenamrzavou zeminou. Z rubové strany při vrcholu zídky bude do pískového lože osazen betonový žlab se spádem ke stávající dešťové vpusti při vstupu na pozemek MŠ.

## IV.10 Izolace

Hydroizolace proti stékající vodě bude provedena z rubové strany betonových bloků. Provedena bude v jedné vrstvě pásů z SBS modifikované živice s nosnou vložkou z plastového rouna (např. GLASTEK 40 SPECIAL MINERAL) jako svislá hydroizolace přecházející s přesahem na betonový drenážní žlab. Pásky budou celoplošně natavené. Přesah pásů ve stycích a řešení detailů bude podle pokynů výrobce pásů. Spoje a prostupy budou plynotěsné. Při provádění bude postupováno dle pokynů výrobce. Hydroizolace bude položena na penetrovaný podklad, bez hrubých nerovností a ostrých vyčnívajících prvků, např. DEKPRIMER. V horní části bude hydroizolace chráněna a skryta z obrubníku zbudovaném ze žulových kostek v betonovém loži.

## IV.11 Drenáž

Terasy se nachází v nízkopropustné zemině. Při jejich vnitřní straně bude vytvořen drenážní systém, odvádějící vodu, která by se mohla hromadit v okolí základů nebo přetékat přes betonové prvky teras.

Drenáž bude provedena z drenážního perforovaného potrubí DN 100, ve formě tyčí, spád minimálně 0,5%, plocha pro vtékání vody min. 80 cm<sup>2</sup>/m. Trubky budou uloženy do rýhy v betonovém loži tl. min 100mm, příčný spád (k potrubí) min. 3%. V ohybech budou použity tvarovky 45° nebo bude část potrubí v ohybu tvořena flexibilní částí s napojením na pevnou část pomocí systémových spojek.

V daných pozicích viz výkres základů budou osazeny sběrné a revizní šachty:

DŠ1.1, DŠ2.1, DŠ3.1 (Sběrné šachty) – nejnižší místa úseků

Proplachovací, kontrolní a sběrná PVC šachta DN 315 s lapačem písku – napojené neperforovaným potrubím PVC DN 100 na novou dešťovou kanalizaci vodního prvku

DŠ1.2, DŠ1.3, DŠ1.4, DŠ2.2, DŠ2.3, DŠ3.2, DŠ3.3, DŠ3.4 (Revizní šachty)

Proplachovací, kontrolní a sběrná PVC šachta DN 315 bez lapače písku

Separční vrstva drenážního potrubí – netkaná geotextile 300 g/m<sup>2</sup>, je umístěna do kontaktu zemního tělesa se svislou drenážní vrstvou a zásypem kameniva kolem drenážního potrubí. Separční vrstva končí max 200 mm pod úroveň terénu společně s drenážní vrstvou. Přesahy mezi geotextilií budou min 100 mm a budou bodově svařeny.

Kamenivo nad drenážním potrubím – min. tl. 300 mm, frakce 16-32 (bez prachových částic).

## IV.12 Mlatové cestičky

Šikmo přes celé terasy v jižní části a okolo vodního prvku bude zřízen mlatový povrch mezi obrubníky vyskládané ze žulových kostek do mlatového lože. Skladba mlatové cestičky popsána níže:

### S01 Mlatová cestička

- Hlinitopísčité lomové prosívka f 0/4 mm tl. max 40 mm (okrová)
- Kamenná drť f 0/16 mm tl. 60 mm (barva jako svrchní vrstva)
- Kamenná drť f 0/63 mm tl. 200 mm

## IV.13 Žlab vodního prvku

Žlab a nádrže budou v trase dle výkresové dokumentace 04-107. Žlab a nádrže budou dlážděné z drobné žulové kostky 8/10 barvy modrošedé. Žlab bude mít šířku 600 mm (6 řádků) a nádrže budou mít šířku 900 mm (9 řádků) a šířku 2400 mm. Dno žlábků budou tvořit dvě řady kostek, které budou mít minimální spád 2%. Hloubka žlabu bude cca 120 mm - krajní dva řádky kostek odstupňovány po 60 mm. Dle přilehlého terénu se odstupňování může rovnoměrně upravit. Nádrže budou mít užší a hlubší část (120 mm ode dna k okraji), která bude sloužit pro průtok a mělčí část (cca 60 mm), která bude sloužit jako přídatná kapacita nádrže. Všechny plochy budou spádovány min 2% směrem ke stavidlům. Dlažba bude kladena do betonového lože o minimální tloušťce 100 mm. Pod betonovým ložem bude vrstva kamenné drti f 0/63 tloušťky 200 mm s přesahy 200 mm přes budoucí okraje žlabu a nádrží. Pro účely stavidla spodní nádrže bude v rámci jeho dláždění na místě odlit bloček z monolitického betonu sloužící jako výpust a umožňující zasunutí stavidla (prvek 4.04/V).

## IV.14 Betonové výrobky

Jednotlivé výrobky jsou podrobně popsány v tabulce betonových výrobků. Před zahájením výroby bude konečná směs betonu konzultována s investorem a architektem a budou předloženy vzorky.

## IV.15 Zámečnické výrobky

Není-li řečeno jinak, budou zároveň zinkovány a natřeny kovářskou černí. Jednotlivé výrobky jsou podrobně popsány ve tabulce zámečnických výrobků.

## IV.16 Truhlářské výrobky

Jednotlivé výrobky jsou podrobně popsány v tabulce truhlářských výrobků.

## IV.17 Protikorozní úpravy

Ocelové konstrukční prvky budou žárově zinkovány a natřeny kovářskou černí.

Všechny zabudované dřevěné konstrukce budou opatřeny vodou ředitelným nátěrem proti dřevokazným houbám a dřevoužroutskému hmyzu, (např. Bochemit QB, Lignofix Top, ap.).

Vnější dřevěné prvky budou chráněny bezbarvým ochranným nátěrem s UV ochranou například Osmo UV ochranný olej. Počet vrstev a způsob provádění viz technický list barvy.

## IV.18 Elektro-silnoproud

V betonových prvcích budou na příslušných místech osazeny osvětlovací prvky ve formě zabudovaných stěnových světel. Základem pro betonové prvky budou k příslušným místům vedeny chráničky. Při cestě ke školce (západní hrana řešeného území) budou osazeny 4 ks svítidel na stožáru. Podrobněji k osvětlení teras a cesty k MŠ viz SO-12.

Do základů teras bude uložen zemní pásek FeZn 30/4 s vývody v místě svítidel drátem průměru 8 mm. Při cestě k MŠ bude zemnění vedeno souběžně s podzemním vedením VO. Podrobněji vizte výkres a SO-12.

## IV.19 Elektro-slaboproud

Při příjezdové cestě k MŠ (souběžně s VO) povede chránička s optickým vedením kamerového systému. Základem terasy při severní straně (při trafostanici) bude prostupovat chránička pro toto vedení.

Více viz SO-08 Náves Holohlavy – kamerový systém.

## IV.20 Postup stavebních prací obecně

Vlastní práce musí probíhat dle platných norem a technologických předpisů. Stavební činnost bude organizována tak aby nedošlo k úrazu provádějících pracovníků ani ostatních osob. Při činnostech musí být dodrženy všechny bezpečnostní a technologické předpisy týkající se bezpečnosti práce. Zemní i ostatní práce prováděné v blízkosti podzemních i nadzemních vedení je nutno řídit dle předpisů o činnostech v ochranných pásmech těchto vedení aby nedošlo k ohrožení osob a těchto vedení. Před zahájením práce budu veškerá podzemní vedení vytyčena a práce na těchto vedeních budou ohlášeny příslušným správcům sítě.

## IV.21 Provoz a obsluha vodního prvku

Pro řádný a účinný provoz systému je nutno dodržovat provozní předpisy jednotlivých zařízení a pravidelně kontrolovat funkčnost jeho jednotlivých prvků, především filtru v akumulační nádrži a mechanické pumpy. První prohlídku provést po prvním přívalovém dešti a podle jejího výsledku stanovit periodicitu následných kontrol. Před zimou budeazimována mechanická pumpa dle pokynů výrobce.

## IV.22 Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce

Důsledky stavby na životní prostředí:

Terénní úpravy a terasy jsou stavbou nevýrobního charakteru bez negativního vlivu na životní prostředí překračující úroveň v území obvyklou. Provoz nebude zdrojem žádných emisí do ovzduší. Stavbou nedojde k zastínění oken sousedních budov. Nebudou zde instalovány žádné zdroje hluku. Využíváním parku a hřiště nebude vznikat nadměrný hluk nad limity v území obvyklé. Provozem nevznikají odpady. Řešené území je bez vzrostlé zeleně. Vzrostlá zeleň a kořenový prostor v parku bude při výstavbě chráněna dle platných norem. Stávající stromy a keře v řešeném území budou vykáceny a nahrazeny novou výsadbou (více viz SO-05). Zpevněné a zastavěné plochy jsou umístěny v dostatečné vzdálenosti od stávajících stromů, tak aby nedošlo k narušení kořenů. V případě vybudování zpevněné plochy v kořenové zóně jsou dodrženy požadavky ČSN 83 9061 - kořenová zóna je zakryta nepropustným krytem maximálně z 30% nebo propustným krytem maximálně z 50%. Zařízení staveniště bude omezeno na co nejmenší a nezbytně velkou plochu situovanou na volné prostranství v přilehlém parku. Veškeré materiály použité na výstavbu musí splňovat předepsané podmínky a charakteristiky neohrožující životní prostředí. Využíváním areálu způsobem vyplývajícím z jeho charakteristiky nedojde k ohrožení životního prostředí. Pro komunální odpad bude park vybaven v rámci mobiliáře odpadkovými koši. Na pozemcích není vodní zdroj ani léčebné prameny. Terénní úpravy nemají vliv na soustavu chráněných území Natura 2000. Záměru se netýká zjišťovací řízení ani stanovisko EIA. V území zůstanou stávající ochranná a bezpečnostní pásma. Nově vznikne ochranné pásmo dešťové kanalizace, vedení veřejného osvětlení (SO-12) a



vedení podzemního optického kabelu kamerového systému (SO-08). Úpravy svým charakterem nevyžadují vyhlášení dalších ochranných či bezpečnostních pásem.

#### **BOZP**

Veškeré prováděné práce budou probíhat v souladu s předpisy BOZP, především se zák. 309/2006 Sb., nařízením vlády 591/2006 a nař. v. 362/2005. Budou dodrženy bezpečnostní podmínky dle požadavků správců sítí.

Pracovníci, kteří se zúčastní stavebních prací budou seznámeni s tezemi výše uvedených právních předpisů. Za dodržování zásad BOZP zodpovídá provádějící subjekt.