

Domov u Fontány SO300 – Vodohospodářské objekty

Dokumentace pro provádění stavby

Obec: Přelouč
Katastr: Přelouč
Parcely: st. 1073/1, 857/3, 854/3

INVESTOR: Město Přelouč
Československé armády 1665
53533 Přelouč

ZPRACOVATEL: Grania s.r.o.
Pražská 124
476 01 Bystřany

Odp. projektant: Ing. Jiří Rous
autorizovaný inženýr

Projektant: Ing. Jáchym Rykl,

Kontroloval: Ing. Vít Rous

datum: 8/2024

číslo: 23058

Obsah

D	Dokumentace SO.300 – Vodohospodářské objekty	4
D.1	Architektonicko-stavební řešení	4
D.1.1	Funkční, dispoziční a provozní řešení	4
D.1.2	Kapacity a technické vlastnosti stavby	4
D.1.3	Konstrukční a stavebně technické řešení.....	5
D.2	Vliv objektu a jeho užívání na ŽP	11
D.3	Dopravní řešení	11
D.4	Dodržení obecných požadavků na výstavbu	12
E	Výkresová dokumentace	12

D Dokumentace SO.300 – Vodohospodářské objekty

D.1 Architektonicko-stavební řešení

D.1.1 Funkční, dispoziční a provozní řešení

Klíčovým prvkem modrozelené infrastruktury v areálu Domova u Fontány je efektivní využívání dostupných dešťových vod ze střechy budovy. Návrh počítá s využitím dešťových vod z více než 856 m² střechy z celkové plochy cca 1860 m². Jedná se o maximální možné využití srážkových vod ze střechy, které je zároveň technicky proveditelné bez velkých zásahů do konstrukcí anebo do vnitřních rozvodů instalací v suterénním podlaží objektu. Takto rozsáhlá odvodňovaná plocha vytváří předpoklady pro značné objemy akumulovatelných vod využitelných pro různé účely v areálu Domova u Fontány. Akumulované vody by měly být primárně využívány pro zavlažování vegetace a také pro doplňování vody do uvažovaného akumulčního jezírka v jižní části areálu. Přebytky dešťové vody budou primárně vsakovány, případně regulovaně odváděny do toku. Pro zlepšení mikroklimatických podmínek jsou v zahradě smyslů umístěny 3 typy vodních prvků s pitnou vodou (viz dále).

D.1.2 Kapacity a technické vlastnosti stavby

Návrh kapacit dešťové kanalizace, retenčních prvků, vsaku a odtoku je proveden pro návrhové deště ze srážkoměrné stanice Bílá Třemešná. V následující tabulce jsou uvedeny srážkové úhrny pro 5 a 10leté deště s dobou trvání 5-120 minut a 4-72 hodiny.

Tabulka návrhových dešťů:

místo	nadm. výška	periodicita p (rok-1)	doba trvání srážek (hod)								
			4	6	8	10	12	18	24	48	72
			návrhová úhrny srážek (mm)								
Bílá Třemešná	322	0.2	36,1	41,8	42,4	43	43,7	45,6	46,8	56,7	62,1
		0.1	44,1	52,2	53,6	54,2	54,8	56,7	58,1	67,3	73,3
		periodicita p (rok-1)	doba trvání srážek (min)								
			5	10	15	20	30	40	60	120	
			návrhová úhrny srážek (mm)								
			0.2	8,9	14	16,9	18,6	21,1	22,9	25,4	29,7
		0.1	10,1	16,1	19,6	22	25	27,4	30,6	36	

D.1.2.1 Technické řešení akumulace srážkových vod

Aktuálně jsou dešťové vody z východní a západní části střechy domova navedené do centrální části, kde se následně napájejí na potrubí jednotné kanalizace a jsou spolu se splaškovými vodami odváděny do jednotné kanalizace města Přelouč. Návrh modrozelené infrastruktury počítá s odvedením srážkových vod přes PVC potrubí DN125-250, které bude z budovy vyvedeno pod úroveň stropu prvního podzemního podlaží do akumulární jímky a dále do jezírka. Přesné výškové vedení jednotlivých větví dešťové kanalizace bude rozpracováno v dokumentaci pro provedení stavby. Intenzita návrhové srážky byla stanovena na základě veřejně dostupných dat srážkových úhrnů ČHMÚ na hodnotu $0,033 \text{ l/s}\cdot\text{m}^2$. Z této hodnoty vychází výpočty v tabulce Dimenzace potrubí.

D.1.3 Konstrukční a stavebně technické řešení

Objekt hospodaření s dešťovou vodou tvoří zejména dešťová kanalizace, tvořená potrubím PVC DN125-250 dle umístění v systému, dále železobetonová akumulární nádrž s představeným dešťovým filtrem v samostatné železobetonové jímce a retenční okrasné jezírko, vyložené EPDM folií s přepadem a regulovaným odtokem do vsakovacího objektu s přepadem do vodního toku. Vsakovací objekt je navržen jako vsakovací jáma, vyplněná štěrkem frakce 16/32. Výtokový objekt pak bude tvořit kamenná rovinanina s klínováním se ztužujícími pasy.

Akumulovaná dešťová voda bude použita zejména na závlivku zelených ploch, podružně také na doplňování vody do jezírka.

D.1.3.1 Železobetonová akumulární jímka

Na základě množství dostupných srážkových vod a potřeby vody pro závlivku a doplňování odparu vody z jezírka návrh počítá s využitím železobetonové akumulární nádrže o disponibilním objemu $19,2 \text{ m}^3$, max. objem 21 m^3 , hrubý objem 23 m^3 , která bude osazena v terénu, jižně od budovy domova. Velikost akumulární nádrže byla dimenzována dle materiálu Metodika výpočtu objemu akumulárních nádrží pro srážkové vody, který je zároveň podkladem pro posuzování dotačních záměrů v této oblasti. Pro předčištění přitékajících srážkových vod se počítá s využitím filtru na dešťovou vodu (např. AS-PURAIN PR 300), který bude osazen do předřazené kruhové železobetonové nádrže DN2500 (DI2200).

Do akumulární jímky bude instalován bezpečnostní přepad. Odtok z filtru je v dimenzi DN250, propoj filtr-AN je v dimenzi DN200. Přepad z AN poté také v dimenzi DN200. V akumulární nádrži budou instalována dvě čerpadla s hladinovými čidly.

Čerpadlo č. 1 bude napájet závlahový systém. Čerpadlo k závlaze se bude automaticky spouštět při pokynu řídicí jednotky k závlaze a bude opatřeno pouze bezpečnostním plovákovým spínačem při poklesu hladiny pod minimální úroveň (200 mm ode dna nádrže). Blíže specifikace čerpadla v části AZS.

Čerpadlo č. 2 bude čerpat vodu pouze do potrubí odtoku do jezírka. Čerpadlo vyčerpá vodu do odtokového potrubí bezpečnostního přepadu PVC DN200 a voda následně gravitačně oteče do jezírka. Na trase potrubí je navržena revizní šachta PVC DN600. Čerpadlo pro doplňování vody do jezírka bude čerpat vodu na základě pokynu hladinového čidla v jezírku při poklesu vody na úroveň $H_{\min} = 215,15$ m n.m., tzn. $H_a - 10$ cm. Dopouštění bude vždy max. na úroveň $H_{\min} + 2$ cm, což přibližně odpovídá objemu 5 m^3 z důvodu šetrnosti a uvolnění objemu pro případné doplnění srážkovou vodou. Disponibilní objem pro jezírko v AN je $2,7 \text{ m}^3$. Tento defaultní režim je možné libovolně měnit nastavením hladinového čidla na základě požadavků investora. Preferované využití vody bude na zálivku. Vzhledem k nejistotě doplnění vody pouze ze srážkového úhrnu bude pracovní rozmezí čerpadla pro doplňování vody do jezírka nastaveno tak, že čerpadlo vypne při dosažení minimálního zůstatku vody v nádrži, který odpovídá potřebě zálivky na 1 týden. Pod touto úrovní hladiny bude voda spotřebovávána pouze na zálivku, viz následující tabulka a výkres SO300.2.3_Řez jímkou a akumulací nádrží. I toto nastavení lze libovolně měnit na základě požadavků investora v průběhu užívání.

Výpočet velikosti akumulací nádrže dle Metodiky výpočtu objemu AN pro srážkové vody – vstupní data		
Plocha střech	856	m^2
Odtokový součinitel pro ploché střechy s asfaltovými pásy	0,9	/
Redukovaná plocha	770,4	m^2
Plocha intenzivního trávníku	407	m^2
Plocha záhonů	480	m^2
Plocha jezírka	250	m^2
Návrhový objem nádrže V_a	20	m^3
E_r - poměr využitelnosti nádrže (doporučená hodnota min. 8)	8,05	/

Měsíc	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII
Srážkové úhrny Pardubický kraj [mm/měsíc]	48	39	49	38	72	79	95	77	62	48	46	49
Ideální srážka trávník [mm/měsíc]	0	0	0	70	83	100	110	100	70	0	0	0
Ideální srážka záhony [mm/měsíc]	0	0	0	53	80	95	101	103	85	34	0	0
Potřebná závlaha trávník [mm/m ²]	0	0	0	32	11	21	15	23	8	0	0	0
Potřebná závlaha záhony [mm/m ²]	0	0	0	15	8	16	6	26	23	0	0	0
Objem vody pro závlahu [m ³ /měsíc]	0	0	0	20	8	16	9	22	14	0	0	0
Objem sráž. vody na plochu jezírka [m ³ /měsíc]	12	10	12	10	18	20	24	19	16	12	12	12
Odpar jezírko [m ³ /měsíc]	2	4	13	20	27	31	36	34	25	16	11	4
Potřeba vody pro doplnění do jezírka [m ³ /měsíc]	0	0	1	11	9	12	12	14	9	4	0	0
Potřebný objem vody celkem [m ³ /měsíc]	0	0	1	31	17	28	21	36	23	4	0	0

Využitelný objem $V_{přít,m}$ [m ³ /měsíc]	37	30	38	29	55	61	73	59	48	37	35	38
$V_{a,m}$ (objem vody m ³ v nádrži na konci měsíce)	20	20	20	18	20	20	20	20	20	20	20	20
$V_{odběr,m}$ [m ³ /měsíc]	0	0	1	31	17	28	21	36	23	4	0	0

Stavebně technické řešení: Nádrž bude osazena na 20 cm vysoké podkladní vrstvě z vodostavebního betonu. Specifikace betonu se bude řídit pokyny dodavatele nádrže. Obrys nádrže bude realizován postupně po vrstvách 30 cm. Následně bude pro finální terénní úpravy využita původní ornice z lokality v tloušťce 20 cm. Vstup do nádrže je umožněn přes nástavec s pochozím poklopem o dimenzi DN600. Detailní uspořádání nádrže je zřejmé z výkresové dokumentace. Nádrž bude osazena 2 ponornými čerpadly. Čerpadla budou spínána pomocí ovládací jednotky, umístěné v budově.

D.1.3.2 Dešťová kanalizace

Dešťová kanalizace je navržena jako plastová, potrubí PVC KG DN125-250 dle polohy v systému. Na dešťové kanalizaci je umístěno 7 kontrolních šachet PP DN425/600.

Číslo šachty	Poloha S-JTSK	Dimenze DN (mm)	Kóta dna (ODTOK)	Kóta poklopu
RŠ1	X=-662217.3; Y=-1059387.7	425	216,56	217,34
RŠ2	X=-662199.4; Y=-1059388.3	425	216,36	217,57
RŠ3	X=-662167.9; Y=-1059400.6	425	216,59	217,94
RŠ4	X=-662171.7; Y=-1059407.0	425	216,52	217,86
RŠ5	X=-662194.8; Y=-1059396.8	600	216,22	217,62
RŠ6	X=-662193.5; Y=-1059402.6	600	215,91	217,42
RŠ7	X=-662193.8; Y=-1059435.6	600	215,57	216,42
RŠ8	X=-662190.3; Y=-1059494.4	425	213,63	215,38

Stavebně technické řešení: Kanalizace bude realizována z PVC KG potrubí, které bude uloženo do pískového lože o tloušťce 10 cm fr. 0/4 mm a následně bude přesypáno pís-

kem fr. 0/4 mm do výšky 30 cm nad horní hranou potrubí. Součástí zásypu bude i ochranná fólie, sloužící pro ochranu potrubí proti případnému poškození při možných výkopových pracích v budoucnosti. Její přítomnost jasně signalizuje, že ve větší hloubce se nachází potrubí, které není žádoucí poškodit. Finální zásyp rýhy bude realizovaný prostřednictvím původního materiálu z výkopu, přičemž vrchních 20 cm bude přesypáno původní ornici z místa stavby.

Všechna podzemní i nadzemní vedení jsou zakreslena orientačně, před zahájením stavby je investor (dodavatel) povinen zajistit vytýčení sítí u jejich vlastníků (správců) přímo na stavbě. Při křížení sítí je nutno v dostatečném předstihu ověřit polohu a hloubku uložení stávajících sítí, zvláště při užití bezvýkopových technologií. Výkopy v blízkosti křížení podzemních sítí musí být provedeny ručně min. 1 m před a za křížením, pokud vlastník (správce) sítě nepožaduje jinak – viz dokladová část.

Dimenzace potrubí a ověření kapacity									
Větev	Odvodňovaná plocha [m ²]	Sklon v %	Potřebná kapacita [l/s]	Navržený průměr potrubí (min) [mm]	Max. kapacita navrženého potrubí při 70% plnění [l/s]		Délka [m]	Vnitřní část (m)	Vnější část (m)
Západní									
SV1	165	min. 1%	5,45	125	8,8	OK	17,5	5,5	12
SV2	120	min. 1%	3,96	125	8,8	OK	7	5	2
SV1+2	285	1%	9,41	150	17,7	OK	12		12
SV3	100	min. 1%	3,30	125	8,8	OK	7,5	6	1,5
SV1+2+3	385	1%	12,71	150	17,7	OK	6,1		6,1
SV4	70	min. 1%	2,31	125	8,8	OK	4,5	4,5	0
SV5	111	min 1%	3,66	125	8,8	OK	10	10	0
SV4+5	181	1%	5,97	125	8,8	OK	2,5		2,5
SV1-5	566	1%	18,68	200	32	OK	9,5		9,5
Východní									0
SV7	70	min 1%	2,31	125	8,8	OK	6,2	6,2	0
SV7+8	170	min 1%	5,61	125	8,8	OK	3,5	3,5	0
SV9 (stávající svod)	120	min 1%	3,96	125	8,8	OK	0		0
SV7-9 do RŠ3	290	min 1%	9,57	150	17,7	OK	8,8	8,3	0,5
SV7-9 od RŠ3 do RŠ 5	290	1%	9,57	150	17,7	OK	29,45		29,45
Všechny větve	856	1%	28,25	250	70,7	OK	82		82
Propoj filtr-AN-RŠ				200			9		9

U páteřních vedení mimo objekt DUF jsou navrženy jednotné sklony potrubí. Uvnitř objektu DUF je z důvodu křížení s dalšími instalacemi uveden pouze minimální sklon 1%, jelikož

se sklon bude v závislosti na prostorovém uspořádání a křížení s instalacemi obzvlášť ve východní větvi měnit.

D.1.3.3 Retenční a okrasné jezírko

Přebytky akumulovaných dešťových vod z nádrže budou gravitačně transportovány do retenčního jezírka v jižní části areálu. Návrh počítá s plochou vodní hladiny 250 m², s uvažovaným objemem vody při úrovni provozní hladiny $H_a = 215,25$ m n.m. přibližně 190 m³. Pro zabezpečení stálé hladiny v jezírku bude toto od okolí izolováno s využitím EPDM fólie. Tato bude chráněna geotextilií o síle 300 g/m². V mělkých částech bude umístěna geotextilie i na folii kvůli jejímu krytí shora. Voda bude do jezírka průběžně doplňována, zejména z důvodu jejího přirozeného odpařování do okolí. Využitý k tomu budou srážkové vody akumulované v železobetonové nádrži. Jezírko bude za trvání srážkových událostí po naplnění kapacity železobetonové nádrže disponovat retenčním prostorem o hloubce 10 cm. Tím se vytvoří prostor pro zachycení cca 25 m³ srážkových vod. V případě naplnění jezírka nad úroveň hladiny normálního nadřžení $H_{nn} = 215,35$ m n.m. budou srážkové vody regulovaným odtokem 0,5 l/s směřovány do vsaku. Přebytky ze vsaku budou směřovány do vodního toku na pozemku p.č. 854/3 ve správě Povodí Labe, s.p. přes bezpečnostní přepad profilu DN 250.

- $H_a = 215,25$ m n.m.
- Regulovaný odtok 0,5 l/s do vsaku a následně při naplnění kapacity vsaku do toku: 215,25 m n.m. (proveden jako škrťací potrubí DN50 – regulovaný odtok 0,5 l/s je počítán při úrovni vody na max. hladině)
- $H_{nn} = 215,35$ m n.m. = úroveň bezpečnostního přelivu (PVC potrubí DN250)
- Koruna hráze: 215,55 m n.m.

Potřebný akumulační objem pro zadržení srážkové vody při vsakovaném odtoku dle HG posudku a regulovaném odtoku 0,5 l/s je vypočten v následující tabulce na základě hydrologický dat ČHMÚ ze stanice Bílá Třemešná (nejbližší vodoměrná stanice).

periodicita p (rok ⁻¹)	doba trvání srážek (hod)								
	4	6	8	10	12	18	24	48	72
	potřebný retenční objem (m ³)								
0,2	23,11	24,09	20,71	17,32	14,03	3,96	-6,70	-44,99	-87,13
0,1	29,96	32,99	30,29	26,91	23,53	13,46	2,97	-35,92	-77,55
periodicita p (rok ⁻¹)	doba trvání srážek (hod)								
	0,08	0,17	0,25	0,33	0,50	0,67	1,00	2,00	
	potřebný retenční objem (m ³)								
0,2	7,46	11,66	13,98	15,27	17,09	18,30	19,79	21,53	
0,1	8,48	13,46	16,29	18,18	20,43	22,16	24,25	26,92	

Je navržen retenční objem 25 m³ v retenčním prostoru jezírka a 8 m³ čistý objem ve vsakovacím objektu. Systém tak vyhoví i na déšť s opakováním 10 let. **Objem akumulační jímky není započten z důvodu nejistoty odběru pro závlahu a doplňování jezírka.**

Stavebně technické řešení: Rozměry jednotlivých částí jezírka: šířka koruny hrádky 100 cm, hrádky z navršené a zhutněné zeminy z výkopku, sklon svahů 1:3. Jezírko je zemní nádrž izo-

lovaná od okolí hydroizolační fólií EPDM tl. 1,02mm. Izolační fólie je chráněna podkladní vrstvou geotextilie o hustotě 300 g/m².

- Objem vykopané zeminy 280 m³, objem zeminy použité pro tvarování hráze 35 m³.
- Retenční prostor: hloubka 0,1 m, objem vody 25 m³
- Litorální zóna: Hloubka 0-0,3 m, plocha 60 m²
- Přechodová zóna: hloubka 0,3-1,2 m, plocha 40 m²
- Hluboká zóna: hloubka 1,2-2 m, plocha 150 m²
- Objem jezírka při provozní hladině 190 m³

Přítok do jezírka je realizován trubkou PVC DN250 do kamenné rovinaniny z balvanů min. 2 kg. Odtok je realizován jako šachtový z potrubí PVC KG DN250. Pro zajištění funkčnosti regulovaného odtoku jsou osazeny česle na ochranu před zanesení odtoku splávním. Česle jsou vyrobeny z nerez, ukotveny do betonových dlaždic (bez penetrace hydroizolace). Česle jsou vyrobeny jako výrobek. Jejich celková délka je 2000 mm, výška 300 mm. Světlost česlic 6 mm.

Detailní uspořádání jezírka je zřejmé z výkresové dokumentace.

D.1.3.4 Vsakovací objekt

Při srážkové události, kdy dojde k plnění retenčního prostoru v jezírku, je primárním způsobem likvidace srážkových vod vsak. Vsakovací objekt je umístěn východně od jezírka. Při HG průzkumu nebyla HPV zastížena v žádném z vrtů. Vsakovací objekt je navržen dle údajů z hydrogeologického posudku jako zasakovací jáma o půdorysném rozměru 5 x 15 m, hloubkou 0,5 m s povrchem základové spáry cca 1,5 m pod současným terénem. Koeficient vsaku byl stanoven na hodnotu $1,1 \times 10^{-6}$ m/s. Vtok do vsakovacího objektu bude proveden jako šachtový z PVC potrubí DN250 v kamenné rovinanině se zabezpečením proti zanesení splaveninami (česle). Na výtoku ze vsakovacího objektu do toku bude nainstalována zpětná klapka. Při naplnění vsakovacího objektu začne docházet k odtoku do vodního toku.

Stavebně technické řešení: Výkop vsakovací jámy bude vyplněn štěrkem frakce 8-16 mm. Povrch štěrku bude před zpětným zásypem překryt geotextilií. Voda bude do vsaku zavedena přes děrované potrubí DN 200. Vsakovací objekt je nutné odvětrávat, proto byla navržena svislá odvětrávací část. Větrání obslouží revizní šachta, s perforacemi. Kontrolní šachta bude mít v poklopu nebo pod poklopem po obvodu perforované otvory pro zajištění větrání vsakovacího objektu. Souřadnice vsaku v systému S-JTSK: X=-662184.5; Y=-1059490.5

D.1.3.5 Výtokový objekt

Odtokové potrubí od regulovaného odtoku a bezpečnostního přepadu PVC DN200 je zakončeno v břehu na pozemku p.č. 854/3 výtokovým objektem do vodního toku bezejmenný pravý přítok Švarcavy, IDVT 10174707, správce VT: Povodí Labe, s.p. tvořeným kamennou rovinaninou na sucho s klínováním.

Pro přístup k výtokovému objektu bude zhotovena dřevěná branka v oplocení.

Souřadnice výtoku v systému S-JTSK: X=-662192.9; Y=-1059498.4

Stavebně technické řešení: Výtokový objekt bude tvořen kamennou rovinaninou z lomového kamene o hmotnosti min. 25 kg na sucho tl. 450 mm s klínováním do štěrkového lože,

zakončenou patkou o tl. 600 mm. Výtokové potrubí DN250 bude seříznuto tak, aby kopírovalo tvar rovnání, tzn. i přilehlého terénu. Osa výustního potrubí bude maximálně 400 mm nad dnem potoka, aby nedocházelo k abrazi dna a protějšího břehu. Zároveň bude potrubí opájeno zpětnou klapkou, aby nedocházelo ke zpětnému zatopení systému. Opevnění bude kopírovat současný sklon a tvar svahu, nebude nikterak zasahovat do koryta a ovlivňovat proudění vody v korytě.

D.1.3.6 Vodovodní přípojky a šachty (areálové rozvody k vodním prvkům, prodloužení přípojky vodovodu)

Jedná se o vnitroareálové rozvody ke kašně, pítce a mlžítce a přeložka vodovodní přípojky u pergoly. Pro pítce a mlžítce bude společný přívod vody a dělení na jednotlivé větve bude realizováno ve vodoměrné šachtě. Pro kašnu bude samostatný areálový rozvod vody se samostatnou vodoměrnou šachtou, navíc s přívodem elektřiny kabelem CYKY 3x1,5 k recirkulačnímu čerpadlu.

Stavebně konstrukční řešení: Veškeré areálové rozvody vody budou provedeny jako DN32 HDPE potrubí, vedené v nezámrazné hloubce min. 80 cm pod povrchem terénu v samostatném výkopu. Určené místo k montáži pítce a mlžitky je vybaveno přívodní vodovodní trubkou ½ palce. Napojení na stávající vodovod bude realizováno v suterénní místnosti A133 budovy Domova u Fontány. Odtok přebytečné vody bude v případě pítce proveden jako PVC DN100 potrubí, zavedeným do vsakovací jámy o objemu 1 m³, vyplněné štěrkem frakce 32/63. Přívod vody ke kašně bude napojen na vodovod v místnosti B151 také v suterénu budovy Domova u Fontány. V místech napojení budou také ventily pro uzavření celé větve a vypouštěcí ventily na zimu. Ve vodoměrných šachtách jsou osazeny vodoměry pro monitoring spotřeby vody jednotlivých zařízení. Vodoměrné šachty budou provedeny z PVC, s litinovými poklopy B125. Šachty budou osazeny na podkladní desce ze ŽB tl. 200 mm.

D.1.3.7 Přípojka kanalizace

Přípojka u nového altánu v délce cca 6 m je navržena jako PVC KG DN75 potrubí s min. sklonem 2%. Uložení se řídí pokyny pro uložení kanalizačního potrubí, popsaného výše.

D.2 Vliv objektu a jeho užívání na ŽP

Objekt dešťového hospodářství nemá negativní vliv na životní prostředí. Naopak umožňuje šetrné hospodaření s dešťovou vodou a její druhotné využití v co největší míře.

D.3 Dopravní řešení

Objekty jsou umísťovány v souladu s novým návrhovým řešením areálu Domova u fontány.

D.4 Dodržení obecných požadavků na výstavbu

Jsou dodrženy požadavky vyhlášky č. 268/2009 Sb., v platném znění, a souvisejících předpisů a norem.

Dokumentace je dále zpracována v souladu s příslušnou legislativou a technickými standardy, zejména se normou ČSN 75 9010 Vsakovací zařízení srážkových vod, TNV 75 9011 Hospodaření se srážkovými vodami a Metodika výpočtu objemu akumulčních nádrží pro srážkové vody.

E Výkresová dokumentace

Seznam výkresů

Číslo výkresu	Název	Formát
SO300.1.1	Situace širších vztahů	A2
SO300.1.1	Situace širších vztahů	A2
SO300.1.2	Koordinační situace	A1
SO300.1.3	Situace stavby DK a AN	A2
SO300.1.4	Situace stavby jezírka	A2
SO300.1.5	Situace areálového vedení vody ke kašně	A3
SO300.1.6	Situace areálového vedení vody pítku a mlžítku	A3
SO300.1.7	Situace přeložky vodovodní přípojky	A3
SO300.1.8	Celková situace s novým stavem	A1
SO300.2.1	Podélný profil hlavní	A1
SO300.2.2	Podélné profily západní a východní větví DK	A1
SO300.2.3	Řez jímkou a akumulční nádrží	A2
SO300.2.4	Řez jezírkem	A2
SO300.2.5	Řez vsakovacím objektem	A2
SO300.3.1	Detail výtokového objektu	A3
SO300.3.2	Detaily uložení potrubí a šachet	A2
SO300.3.3	Detail vodoměrné šachty	A3
SO300.3.4	Detail dešťového filtru	A3
SO300.3.5	Detail akumulční nádrže	A2
SO300.3.6	Detail zákrytové desky akumulční nádrže	A2
SO300.3.7	Detail kruhové jímky	A2
SO300.3.8	Detail zákrytové desky jímky	A3
SO300.3.9	Detail česlí	A2