

REVIZE	POPIS ZMĚNY	DATUM	JMÉNO - PODPIS
Vypracoval ING. KAREL VALEČKA	Projektant ING. KAREL VALEČKA	Hl. Ing. projektu ING. MARTIN VALEČKA	 MV projekt spol. s r.o. V Zahradkách 2838/43 130 00 Praha 3 email: info@mvprojekt.cz tel.: +420 604 239 702
Zadavatel FABIONN, s.r.o.		Kraj Ústecký	
Akce Retail park Postoloprtý u Loun		Soubor MV_Podklady pro EIA.docx	
		Formát předlohy	12xA4
		Datum	08/2026
		Stupeň	S
		Číslo zakázky	MV
Složka		Měřítko	Číslo přílohy 01
		Kód tech. místa	
		Kód dokumentu MV_Podklady pro EIA.docx	
Název dokumentu Podklady pro EIA – dešťové, splaškové a pitné vody			

Obsah

1	ÚVOD.....	3
2	DEŠŤOVÉ VODY	3
2.1	TECHNICKÝ NÁVRH LIKVIDACE DEŠŤOVÝCH VOD.....	3
2.2	STANOVENÍ KANALIZAČNÍHO ODTOKU Z PLOCH AREÁLU.....	3
2.3	RETENČNÍ VSAKOVACÍ NÁDRŽ RN1	5
2.3.1	<i>Vsakovací koeficient:</i>	6
2.3.2	<i>Návrhový vsakový odtok z povodí:</i>	7
2.3.3	<i>Výpočet objemu retence</i>	8
2.3.4	<i>Doba prázdnění nádrže</i>	8
2.4	ODLUČOVAČ ROPNÝCH LÁTEK.....	9
2.4.1	<i>ORL 1 - Povodí 1 – Retail Park</i>	9
3	BILANCE PITNÉ VODY.....	10
3.1	SUPERMARKET.....	10
3.2	4 NÁJEMNÍ JEDNOTKY	10
3.3	SAMOOSLUŽNÁ AUTOMYČKA.....	10
3.4	CELKOVÁ BILANCE:	10
4	BILANCE SPLAŠKOVÝCH VOD	11
4.1	SUPERMARKET	11
4.2	4 NÁJEMNÍ JEDNOTKY	11
4.3	SAMOOSLUŽNÁ AUTOMYČKA.....	11
4.4	CELKOVÁ BILANCE:	11
5	SEZNAM POUŽITÝCH NOREM A VYHLÁŠEK	12

1 Úvod

Tato dokumentace podkladů pro EIA řeší výpočet a předběžný návrh likvidace dešťových a splaškových vod a předpokládanou potřebu pitné vody na základě dodaných podkladů od firmy FABIONN s.r.o. v rámci plánované novostavby na pozemku 715/1 v k.ú. Postoloprty [726117]

2 Dešťové vody

2.1 Technický návrh likvidace dešťových vod

Zájmové zemí je rozděleno na 1 hlavní povodí – Povodí 1 Retail park, které kopíruje zájmové území v rámci pozemku 715/1. Nezájmová část pozemku směrem na východ bude řešena v rámci samostatného projektu a není součástí dokumentace ani výpočtů.

Dešťová voda z povodí 1 bude likvidována přímo do vsakovací nádrže bez možnosti regulovaného odtoku. Vsakovací poměry jsou čerpány z Hydrogeologického posouzení možnosti vsakování srážkové vody vydané 5. 7. 2026, autorem Ing. Mgr. Helena Burešová, PhD. a Ing. Kamil Černý.

Voda ze zpevněných ploch dopravní infrastruktury se počítá jako voda potenciálně znečištěná ropnými látkami a samostatnými stokami bude dopravena skrze odlučovač ropných látek, kde se poté dále napojí na stoky dešťové vody. Návrh kapacitní účinnosti ORL viz dále.

Objem vsakovací nádrže bude dále navržen pomocí výpočtů z kanalizačních odtoků všech povodí. Vsakovací poměry, stanovení objemu a technické provedení nádrže viz dále.

2.2 Stanovení kanalizačního odtoku z ploch areálu

Při stanovení odtokových poměrů z plánovaného areálu se vychází ze zastavovací situace navrhovaných objektů uvedených v projektové dokumentaci.

a) Kanalizační odtok

$F_{1,2}$ - plochy zpevněných ploch a střech

i - intenzita 15-ti minutového deště (216 l/s/ha) s periodicitou opakování $n = 0,2$

(stanice Petrovice)

φ_i - redukční odtokové koeficienty (0,9-1,0 – střechy, 0,8 - asphalt, 0,6 – betonová dlažba
0,05 – nezpevněné zelené plochy)

φ_{Σ} - vážený průměr redukčního odtokového koeficientu jednotlivých areálů

b) Roční odtok

$F_{1,2}$ - plochy zpevněných ploch a střech

H - průměrný roční úhrn srážek (475 mm/rok)

φ_i - redukční odtokové koeficienty (0,9-1,0 – střechy, 0,8 - asphalt, 0,6 – betonová dlažba
0,05 – nezpevněné zelené plochy)

φ_{Σ} - vážený průměr redukčního odtokového koeficientu jednotlivých areálů

Povodí 1 – Retail park Postoloprty

Povodí k retenční vsakovací nádrži - kanalizační odtok [l/s]					
čís. plochy	výměra [m ²]	druh povrchu	popis	Odtokový koeficient	Kan.odtok [l.s ⁻¹]
KOM-1	4 417	zp. plocha - živice	areálová komunikace	0,8	76,17
KOM-2	296	zp. plocha - živice	zásobovací dvůr	0,8	5,10
NEZP	7 642	nezpevněná plocha	trávník	0,05	8,24
Z-1	669	zp. plocha - dlažba	chodník	0,7	10,09
Z-2	1 764	zp. plocha - dlažba	parkování	0,6	22,81
S-1	1 359	střecha	objekt	1	29,29
S-2	1 681	střecha	objekt	1	36,23
S-3	87	střecha	objekt	1	1,88
S-4	174	střecha	objekt	1	3,75
Celkem plocha povodí k retenční nádrži			18 089 m ²		193,57
Celkem redukováná plocha povodí			8 980,2 m ²		

Povodí k retenční vsakovací nádrži - roční množství dešťových vod [m ³ /rok]					
čís. plochy	výměra [m ²]	druh povrchu	popis	Odtokový koeficient	Množství [m ³ /rok]
KOM-1	4 417	zp. plocha - živice	areálová komunikace	0,8	1 678,46
KOM-2	296	zp. plocha - živice	zásobovací dvůr	0,8	112,48
NEZP	7 642	nezpevněná plocha	trávník	0,05	181,50
Z-1	669	zp. plocha - dlažba	chodník	0,7	222,44
Z-2	1 764	zp. plocha - dlažba	parkování	0,6	502,74
S-1	1 359	střecha	objekt	1	645,53
S-2	1 681	střecha	objekt	1	798,48
S-3	87	střecha	objekt	1	41,33
S-4	174	střecha	objekt	1	82,65
Celkem plocha povodí k retenční nádrži			18 089 m ²		4 265,60
Celkem redukováná plocha povodí			8 980,2 m ²		

2.3 Retenční vsakovací nádrž RN1

Čistá dešťová voda bude odvedena buď gravitačně nebo výtlačkem do povrchové vsakovací nádrže. Z nádrže nebude navržen regulovaný odtok a voda se bude likvidovat pouze vsakováním a případným zpětným využitím na zálivku zeleně.

Průzkumná sonda POVSAK 1 se zasakovací zkouškou byla provedena na předpokládaném místě umístění vsakovací nádrže v jihovýchodním rohu zájmového území. Hladina podzemní vody nebyla průzkumnou sondou POVSAK 1 do hloubky 3,0 m zastižena.

Jako možný návrh se jeví retenční a vsakovací nádrž z voštinových boxů. Kvůli relativně nízkému vsakovacímu koeficientu a splnění podmínky doby prázdnění nádrže do 72 hodin je nutno navrhnout velkou vsakovací plochu vzhledem k celkové ploše řešeného území.

Pro potřeby splnění velké vsakovací plochy navrhuji voštinovou nádrž o výšce jednoho boxu (0,6 m). **Při použití 915 boxů (např Q-Bic Plus) vznikne vsakovací plocha 658,8 m² o celkovém retenčním objemu 380,64 m³** (jeden box má retenční objem 416 l). Tento návrh vychází z podkladů hydrogeologického posouzení možnosti vsakování srážkové vody a výpočtů níže.

Bezpečnostní odtok při maximálním naplnění retenční vsakovací nádrže bude realizován do nového bezpečnostního zasakovacího příkopu. Tento příkop bude mít šterkové zasakovací lože o výšce min. 1 m. Tím vznikne další zasakovací plocha a retenční objem pro zadržení objemu velkých srážek. Mimo tyto extrémy také mírně uleví nátoku do nádrže. Příkop bude dimenzován a zpracován dále v rámci projektové dokumentace pro povolení stavby.

2.3.1 Vsakovací koeficient:

Text převzat z příloženého dokumentu:

„Hydrogeologické posouzení možnosti vsakování srážkové vody – Postoloprty“
z 5. 7. 2026,

Autoři: Ing. Mgr. Helena Burešová, PhD. a Ing. Kamil Černý.

Hydrogeologické posouzení možnosti vsakování srážkové vody – Postoloprty

DISKUZE A ZÁVĚR

Předložené hydrogeologické posouzení řeší možnost likvidaci srážkových vod formou vsakování do svrchních půdních vrstev v úrovni 0,0 – 3,0 m na lokalitě projektovaného Retail parku Postoloprty u Loun. Situace průzkumné sondy POVSAK1 byla zvolena tak, aby se nacházela v místě, kde bude v budoucnu docházet k likvidaci srážkové vody zasakováním.

Po vyhodnocení přírodních poměrů, prozkoumání archivní dokumentace a provedených terénních prací bylo zjištěno, že zájmový pozemek představuje vhodné místo pro likvidaci srážkové vody formou vsakování do půdních vrstev v podzemním nebo povrchovém vsakovacím objektu.

Na základě geologických poměrů lokality, zjištěné petrografii hornin a průběhu vsakovacích zkoušek byl stanoven výsledný koeficient vsaku K_W na hodnotu $4,89 \times 10^{-6}$ m/s. Vypočítaný koeficient vsaku odpovídá zastoupenému horizontu šterkopísků. Pro projektovanou výstavbu Retail parku Postoloprty u Loun je vsakovací schopnost zastoupených zemin vhodná, a to při dodržení vypočítaného výsledného koeficientu vsaku dle ČSN 75 9010.

Pro další hydrotechnické výpočty vsakování tedy doporučujeme použít hodnotu výše zmíněného výsledného koeficientu vsaku K_W [m/s].

Z hlediska ochrany přírody a krajiny se zájmová lokalita nenachází v žádném zvláště chráněném území, ani v aktivní zóně záplavového území.

Z hydrogeologického hlediska se zájmová lokalita nenachází v žádném významném rajonu odběru podzemní vody či ochranném pásmu podzemních vod.

ZÁVĚR – HYDROGEOLOGICKÉ POSOUZENÍ

Na základě posouzení zájmové lokality, výsledků vrtných prací a výsledku vsakovací zkoušky lze konstatovat, že přípovrchový kvartérních sedimentů v úrovni 0,0 – 3,0 m pod terénem je vhodný pro vsakování zachycené srážkové vody.

Vzhledem k hloubce úrovně hladiny podzemní vody (více než 5,0 m pod terénem), doporučujeme vsakovací objekt konstruovat jako podzemní nebo povrchový. Konstatujeme, že nehrozí ohrožení kvality podzemní vody infiltrovanou srážkovou vodou.

2.3.2 Návrhový vsakový odtok z povodí:

Počítám s koeficientem vsaku ze sondy POVSAK 1, jelikož umístěním odpovídá lokalitě povrchové vsakovací nádrže.

Výpočet průtoku vsaku byl počítán dle normy ČSN 75 9010. Koeficient bezpečnosti vsaku byl stanoven na $f = 2$.

dle ČSN 75 9010

$$Q_{vsak} = 1/f \cdot k_v \cdot A_{vsak}$$

$f = 2$... součinitel bezpečnosti vsaku

$k = 4,89E-06$ m/s

$A_{vsak} = 658,8$ m²

$Q_{vsak} = 1,61E-03$ m³/s = 1,61 l/s

2.3.3 Výpočet objemu retence

Redukovaná plocha povodí k vsakovací nádrži se bere jako součet jednotlivých redukovaných ploch v rámci povodí.

Návrh vsakovací nádrže								
Doba trvání srážky	Úhrn srážek	Redukovaná plocha	Přítokový objem vody	Vsakový odtok	Objem vsaku	Regul. odtok	Objem odtoku	Retenční objem RN
t_c [min]	hd [mm]	A_{red} [m ²]	$V_{přít}$ [m ³]	Q_{vsak} [l/s]	V_{vsak} [m ³]	Q_o [l/s]	V_o [m ³]	V_{ret} [m ³]
5	11,3	8 980,2	101,5	1,61	0,48	0,00	0,00	100,99
10	17,1	8 980,2	153,6	1,61	0,97	0,00	0,00	152,59
15	19,4	8 980,2	174,2	1,61	1,45	0,00	0,00	172,77
20	21,6	8 980,2	194,0	1,61	1,93	0,00	0,00	192,04
30	23,6	8 980,2	211,9	1,61	2,90	0,00	0,00	209,03
40	25,2	8 980,2	226,3	1,61	3,87	0,00	0,00	222,44
60	27,6	8 980,2	247,9	1,61	5,80	0,00	0,00	242,05
120	31,5	8 980,2	282,9	1,61	11,60	0,00	0,00	271,28
240	37,7	8 980,2	338,6	1,61	23,20	0,00	0,00	315,36
360	43,9	8 980,2	394,2	1,61	34,79	0,00	0,00	359,44
480	47,4	8 980,2	425,7	1,61	46,39	0,00	0,00	379,27
600	48,1	8 980,2	431,9	1,61	57,99	0,00	0,00	373,96
720	48,9	8 980,2	439,1	1,61	69,59	0,00	0,00	369,55
1 080	51,2	8 980,2	459,8	1,61	104,38	0,00	0,00	355,41
1440	52,8	8 980,2	474,2	1,61	139,17	0,00	0,00	334,98
2880	63,9	8 980,2	573,8	1,61	278,34	0,00	0,00	295,49
4320	71,0	8 980,2	637,6	1,61	417,51	0,00	0,00	220,08

Při srážce 47,4 mm v době trvání srážky 480 min při periodicitě $p=0,2$ dojde ke kulminaci objemu srážkové vody ve vsakovací nádrži se zachyceným objemem (přítokový objem – objem odtoku) **379,27 m³**

2.3.4 Doba prázdnění nádrže

Doba prázdnění vsakovací nádrže dle ČSN 75 9010 nesmí přesáhnout 72 hodin. Retenční objem $V_{ret} = 379,27 \text{ m}^3$. $Q_{vsak} = 1,61 \text{ l/s}$ a $Q_o = 0 \text{ l/s}$

Doba prázdnění nádrže

$$T_{pr} = V_{ret} / (Q_{vsak} + Q_o) / 3600$$

$$T_{pr} = 235460,284 \text{ s} / 3600 = 65,4 \text{ [hod]}$$

 T_{max}

$$= 72 \text{ hod}$$

VYHOVÍ

2.4 Odlučovač ropných látek

2.4.1 ORL 1 - Povodí 1 – Retail Park

- Návrh ORL:

Volba jmenovité velikosti odlučovačů $NS = (Q_r + f_x \cdot Q_s) \cdot f_d$

Koeficient f_x :	2	
Koef. měrné hmot. LK f_d :	1,5	přes 0,85 do 0,90 g/cm3 ▼
Dešťová voda Q_r [l.s ⁻¹]:	114,18	<= Převzít z výpočtu dešťové vody
Znečištěná voda Q_s [l.s ⁻¹]:	0	<= Převzít z výpočtu znečištěné

Vypočítej NS **Jmenovitá velikost : 171.3**

Celková plocha povodí – 18 089 m²

Odtok ze zpevněných ploch = 114,18 l/s

Jmenovitá velikost ORL1: $Q_{ORL1} = 171,3$ l/s

Dešťové vody ze zpevněných ploch povodí areálu budou sváděny kanalizační stokou do ORL s navrhovaným výkonem **200 l/s** $\geq 171,3$ l/s, který bude zabezpečovat odtoky dešťových vod v bezpečných hodnotách ropných uhlovodíků $C_{10}\text{-}C_{40} < 2\text{-}5$ mg/l.

Možným návrhem je soustava ORL 2 x 100.

3 Bilance pitné vody

Bilance pitné vody pro jednotlivé provozy vycházejí z předpokládaných a odhadových požadavků dodané od firmy FABIONN s.r.o.

3.1 Supermarket

- a. Potřeba vody = 1 l/s
- b. Maximální hodinová potřeba vody = 1,824 m³/h
- c. Denní potřeba vody = 1,82 m³/den
- d. Maximální denní potřeba vody = 2,73 m³/h
- e. Roční potřeba vody = 664 m³/rok

3.2 4 nájemní jednotky

- a. Potřeba vody = 4 x 0,75 = 3 l/s
- b. Maximální hodinová potřeba vody = 4 x 0,59 = 2,36 m³/h
- c. Denní potřeba vody = 9,60 m³/den
- d. Maximální denní potřeba vody = 14,4 m³/h
- e. Roční potřeba vody = 3500 m³/rok

3.3 Samoobslužná automytka

Uvažujeme průměrný počet mytých automobilů na 120/den a potřebu vody 100 l/auto

- a. Potřeba vody = 0,67 l/s
- b. Maximální hodinová potřeba vody = 2,40 m³/h (24 aut/h)
- c. Denní potřeba vody = 12 m³/h
- d. Maximální denní potřeba vody = 18 m³/h
- e. Roční potřeba vody = 4380 m³/h

3.4 Celková bilance:

- a. Potřeba vody = 4,67 l/s
- b. Maximální hodinová potřeba vody = 6,58 m³/h (24 aut/h)
- c. Denní potřeba vody = 23,42 m³/h
- d. Maximální denní potřeba vody = 35,13 m³/h
- e. Roční potřeba vody = 8544 m³/h

Bilance nelze uvažovat za finální. K upřesnění dojde během dokumentace pro povolení stavby při dodání informací ohledně možných nájemců a podkladů od nich.

4 Bilance splaškových vod

Bilance množství splaškové vody pro jednotlivé provozy vycházejí z předpokládaných a odhadových požadavků dodané od firmy FABIONN s.r.o. – přímo navazují na bilanci pitné vody

4.1 Supermarket

- a. Kanalizační odtok = 1 l/s
- b. Maximální hodinový objem splaškových vod = 1,824 m³/h
- c. Denní objem splaškových vod = 1,82 m³/den
- d. Maximální denní objem splaškových vod = 2,73 m³/h
- e. Roční objem splaškových vod = 664 m³/rok

4.2 4 nájemní jednotky

- a. Kanalizační odtok = 4 x 0,75 = 3 l/s
- b. Maximální hodinový objem splaškových vod = 4 x 0,59 = 2,36 m³/h
- c. Denní objem splaškových vod = 9,60 m³/den
- d. Maximální denní objem splaškových vod = 14,4 m³/h
- e. Roční objem splaškových vod = 3500 m³/rok

4.3 Samoobslužná automyčka

Uvažujeme průměrný počet mytých automobilů na 120/den a potřebu vody 100 l/auto

- a. Kanalizační odtok = 0,67 l/s
- b. Maximální hodinový objem splaškových vod = 2,40 m³/h (24 aut/h)
- c. Denní objem splaškových vod = 12 m³/h
- d. Maximální denní objem splaškových vod = 18 m³/h
- e. Roční objem splaškových vod = 4380 m³/h

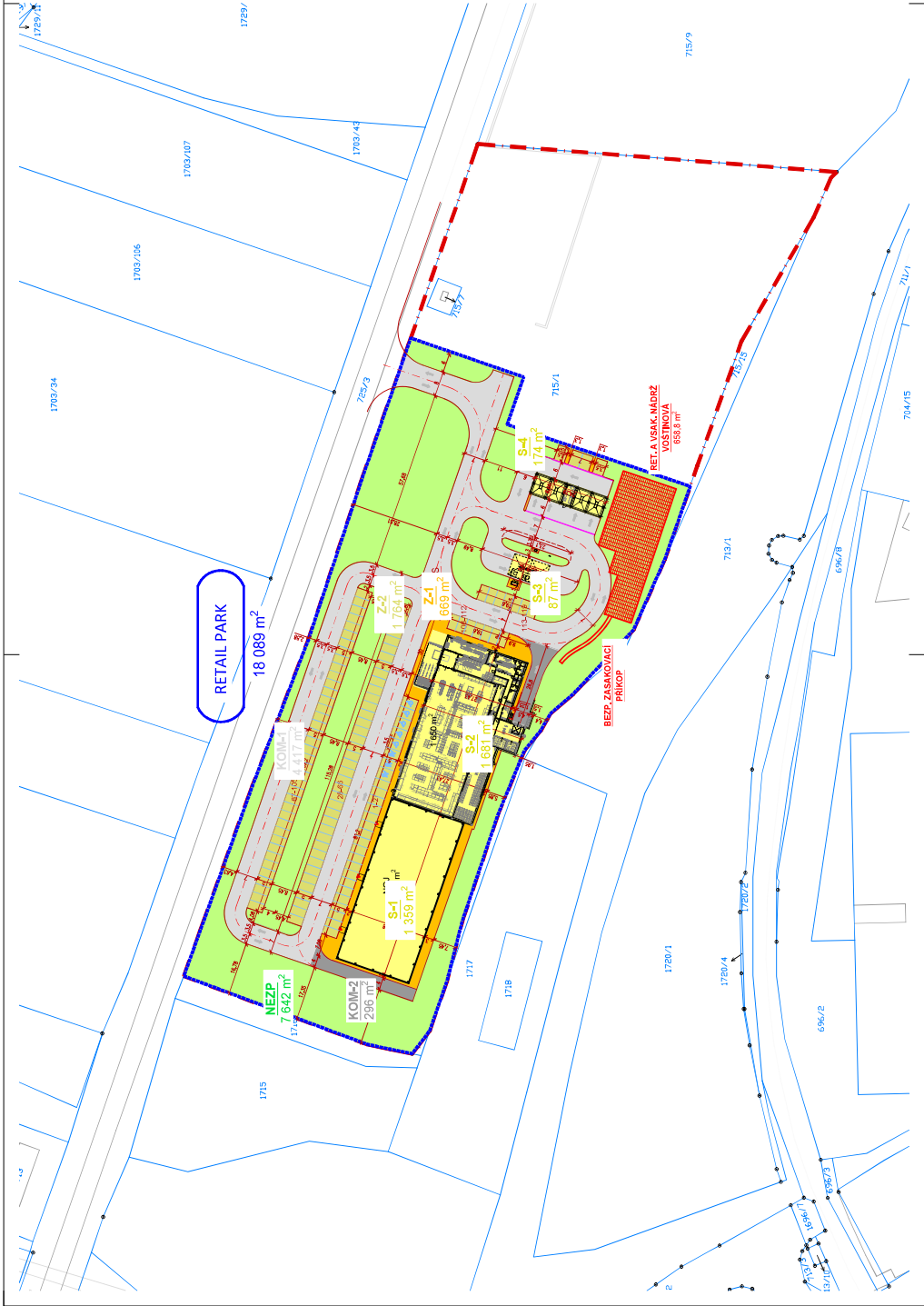
4.4 Celková bilance:

- a. Kanalizační odtok = 4,67 l/s
- b. Maximální hodinový objem splaškových vod = 6,58 m³/h (24 aut/h)
- c. Denní objem splaškových vod = 23,42 m³/h
- d. Maximální denní objem splaškových vod = 35,13 m³/h
- e. Roční objem splaškových vod = 8544 m³/h

Bilance nelze uvažovat za finální. K upřesnění dojde během dokumentace pro povolení stavby při dodání informací ohledně nájemců a podkladů od nich.

5 Seznam použitých norem a vyhlášek

- ČSN 75 9010 — Vsakovací zařízení srážkových vod
- ČSN EN 858-1 — Odlučovače lehkých kapalin (např. oleje a benzinu) — Část 1: Zásady návrhu výrobku, provedení a zkoušení, označování a řízení jakosti
- ČSN EN 858-2 — Odlučovače lehkých kapalin (např. oleje a benzinu) — Část 2: Volba jmenovité velikosti, instalace, provoz a údržba
- ČSN 75 9010 — Vsakovací zařízení srážkových vod
- ČSN 75 6261 — Dešťové nádrže
- ČSN 75 1400 — Hydrologické údaje povrchových vod
- **Vyhláška č. 120/2011 Sb.** - Vyhláška, kterou se mění vyhláška Ministerstva zemědělství č. 428/2001 Sb., kterou se provádí zákon č. 274/2001 Sb., o vodovodech a kanalizacích pro veřejnou potřebu a o změně některých zákonů (zákon o vodovodech a kanalizacích), ve znění pozdějších předpisů



LEGENDA PLOCH:	
	STŘECHY - OBJEKT PROJEKTU - 3 300m² - 18,2%
	AREÁLOVA KOMUNIKACE - 4 417m² - 24,6%
	CHODNÍK - 888m² - 4,9%
	PROJEKTOVANÁ PLOCHA - 296m² - 1,6%
	ZÁSADOVACÍ PLOCHA - 296m² - 1,6%
	NEZPŮSOVACÍ PLOCHA - ZELEN - 7 642m² - 42,2%
	HRANICE POVOZU

--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

Retail park Postoloprty u Loun

Hydrotechnická situace