

Tento výkres je duševním majetkem  
 fy. Jan Maurer – VPK Hradec Králové.  
 Použití může být jen se souhlasem nebo podle  
 příkazů daných touto firmou.  
 Zneužití bude stíháno soudně.

ODP. PROJEKTANT	VYPRACOVAL	KONTROLOVAL	<b>VPK</b> PROJEKTOVÁ A INŽENÝRSKÁ KANCELÁŘ <b>MAURER</b> Na Ohradě 244, 500 03 Hradec Králové tel.: 491 619 050 e-mail: vpkmaurer@seznam.cz, IČO: 162 43 579		
ING. JAN MAURER	JAKUB MAURER	ING. JAN MAURER			
<i>maurer</i>	<i>maurer</i>	<i>maurer</i>			
MÍSTO	ALBRECHTICE NAD ORLÍČÍ		DATUM	03/2015	
INVESTOR	Obec Albrechtice nad Orlicí, Na Výsluní 275, 517 22 Albrechtice nad Orlicí		STUPEŇ	TD	
STAVBA	<b>TECHNICKÁ INFRASTRUKTURA LOKALITA ALBRECHTICE – STŘED</b>		ZAK.Č.	086/14	
OBJEKT	<b>KANALIZACE – ODVODNĚNÍ DEŠŤOVÝCH VOD</b>		POČET A4 2	MĚŘÍTKO –	Č.PARÉ
OBSAH VÝKR.	<b>TECHNICKÁ ZPRÁVA</b>		Č.VÝKR. 01		

## **Obsah dokumentace**

- 01\_Technická zpráva
- 02\_Situace
- 03\_Detail uliční vpusti s napojením
- 04\_Výkaz výměr

# TECHNICKÁ ZPRÁVA

## IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

### 1.1 Identifikační údaje stavby:

Akce: Technická infrastruktura  
Lokalita "Albrechtice - střed"

Místo: Albrechtice nad Orlicí

### 1.2 Identifikační údaje investora

Investor: Obec Albrechtice nad Orlicí  
Na Výsluní 275  
517 22 Albrechtice nad Orlicí

### 1.3 Identifikační údaje zpracovatelů dokumentace

Profesní část  
Jan Maurer - VPK.  
Na Ohradě 244/14b, 500 03 Hradec Králové  
Zpracovatel: Ing Jan Maurer  
tel.: 491 619 050  
e-mail: [vpkmaurer@seznam.cz](mailto:vpkmaurer@seznam.cz)

### 1.4 Stupeň dokumentace

Tendrová dokumentace

### 1.5 Charakter stavby

Novostavba

### 1.6 Přehled výchozích podkladů

- výškopis a polohopis dotčeného území
- podklady od správců inženýrských sítí
- kopie katastrální mapy
- výpis z katastru nemovitostí
- prohlídka místa stavby
- platné vyhlášky a normy ČSN
- odsouhlasení konceptu zadavatelem

### 1.7 Část

Kanalizace - odvodnění dešťových vod

## 2. TECHNICKÁ ČÁST

### 2.1 Bilance dešťových vod - odvod do zasakovacího objektu

#### Množství dešťových vod

				143	
srážka				l/s/ha	0,65 m3/m2
Druh povrchu	plocha S m <sup>2</sup>	Souč. odtoku	plocha Sred m <sup>2</sup>	Qmax l/s	Qrok m3/rok
Asfaltové a betonové plochy	2590	0,8	2072	29,6	1346,8
Dlažby s pískovými spárami	1176	0,6	705,6	10,1	458,6
Celkem	199,2		2777,6	39,7	1805,4

Na základě vyhlášky 268/2009 Sb. §6, vodního zákona č. 254/2001 a nařízení vlády 416/2010 a TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami musí být odvádění srážkových vod zajištěno přednostně zasakováním, alternativně řízeně vypouštěna do kanalizace či vodního toku. Dešťové vody budou zasakovány.

Návrh vsakovacího objektu dle ČSN 75 9010

- podzemní vsakovací zařízení srážkových vod – dimenzování

Lokalita - nejbližší srážkoměrná stanice 16 - Bílá Třemešná

#### Návrhové a vypočítané údaje

$$V_{VZ} = \frac{h_d}{1000} \times (A_{red} + A_{VZ}) - \frac{1}{f} \times k_v \times A_{vsak} \times t_e \times 60 \quad T_{pr} = \frac{V_{VZ}}{Q_{vsak} + Q_o}$$

A	2590,0 m <sup>2</sup>	Asfaltové a betonové plochy, dlažby se zálivkou spar
	1176,0 m <sup>2</sup>	Dlažby s pískovými spárami
A <sub>red</sub>	2777,6 m <sup>2</sup>	redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy
A <sub>VZ</sub>	0 m <sup>2</sup>	plocha hladiny vsakovacího zařízení (jen u povrchových vsakovacích zařízení)
Q <sub>p</sub>	0 m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup>	jiný přítok
p	0.2 rok <sup>-1</sup>	periodicita srážek
k <sub>v</sub>	0.00003 m.s <sup>-1</sup>	koeficient vsaku
f	2	součinitel bezpečnosti vsaku
Q <sub>o</sub>	0 m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup>	regulovaný odtok
A <sub>vsak</sub>	<b>750 m<sup>2</sup></b>	<b>velikost vsakovací plochy</b>
h <sub>d</sub>	21.1 mm	návrhový úhrn srážek
t <sub>c</sub>	30 min	doba trvání srážky
Q <sub>vsak</sub>	0.01125 m3.s-1	vsakovaný odtok
V <sub>VZ</sub>	<b>39,5 m<sup>3</sup></b>	<b>největší vypočtený retenční objem vsakovacího zařízení (návrhový objem)</b>
T <sub>pr</sub>	<b>1,0 hod</b>	<b>doba prázdnění vsakovacího zařízení - VYHOVUJE</b>

Pro vsak bude využit obsyp stávající kanalizace. Ta má v daném komunikaci délku 567 m. Při šířce obsypu 0,8 m a výšce 0,3 m je plocha vsaku 790 m<sup>2</sup>. Objem šterku cca 136 m<sup>3</sup>, při mezerovitosti 30% je pak užitečný objem pro akumulaci 40,8 m<sup>3</sup>.

## **2.2 Popis technického řešení**

Likvidace dešťových vod je navržena vsakem na veřejném pozemku. V místech s velkým výskytem stávajících podzemních inženýrských sítí pak s odvodněním do stávající dešťové, resp. splaškové kanalizace.

Pro ověření vhodnosti zasakování srážkových vod do podloží byly použity poznatky o podloží v daném území při realizaci splaškové kanalizace a z geologického průzkumu (ing Josef Stuchlík z 06/2006). Vyskytuje se převážně písek jemný až střední, slabě hlinitý s ojedinělými štěrky do 2 cm. Pro návrh velikosti vsakovacích objektů byl koeficient vsaku stanoven odborným odhadem na hodnotu  $k_v = \min. 3 \cdot 10^{-5}$ . Na základě těchto údajů byl navržen způsob zasakování. Hladina spodní vody je kotě cca 247,90 m n.m.

Z odvodňovaných ploch byla výpočtem určena celková velikost zasakovacích objektů dle ČSN 75 9010 Návrh vsakovacího zařízení. Z výpočtu návrhu je nutná akumulace vod s následným vsakováním.

Při realizaci splaškové kanalizace bylo potrubí ukládáno do lože z kameniva a obsypáno do úrovně profilu potrubí také kamenivem. Výše pak pískem (vytěženým výkopkem). Vzhledem k tomu, že tato kanalizace je situována v celé trase navrhované komunikace, je jako vsakovací a akumulační těleso využito lože této splaškové kanalizace.

Odvodnění navržených zpevněných ploch je navrženo 15 uličnímu vpustěni. Jejich odvodnění bude drenážním potrubím, které bude zaústěno do horní části obsypu splaškové kanalizace. Ta je vedena v komunikaci. Délka přípojek je do 1 m, jen u V9 je cca 3m. Hloubka a sklon potrubí bude vždy upravena skutečné hloubce kanalizace. Kanalizace bude z drenážních trub obalených geotextilií a uloženo do obsypu ze štěrku fr. 8/16. Pro odvodnění je navrženo použití uličních vpustí z plastických hmot. Výhodou je možná výšková úprava odtoku. Pro zachycení splachu z komunikací a tím omezení zanášení drenážního potrubí a následně i celého vsakovacího tělesa budou osazeny v uliční vpusti záchytné koše a kalový prostor.

Pro případ výskytu katastrofické srážky nelze však z dispozičních důvodů řešit havarijní přepad. V případě výskytu dojde pouze ke zdržení a zpožděnému odtoku srážkových vod z komunikace.

Navržené řešení je patrné z výkresových příloh.

### Materiál

Materiálem kanalizace je drenážní potrubí potrubí z PVC o profilu DN 150. Potrubí bude obaleno do geotextilie a uloženo do štěrkopískového lože a obsypáno štěrkem fr. 8/16. Uliční vpusti jsou navrženy z plastických hmot. Vpust' bude s kalovým prostorem a záchytným košem. Krytá bude litinovou mříží.

### Zemní práce

Výkop rýhy pro potrubí bude proveden z rostlého terénu v budoucí zpevněné ploše komunikace. Předpokládá se třída těžitelnosti č.3. Rýha pro potrubí vzhledem k malé hloubce uložení nebude pažena. Obsyp a zásyp potrubí je možno provést pouze vhodným (hutnitelným) zásypovým materiálem a nevhodný musí být odvezen. Předpokládá se však výkopkem.

Před zahájením zemních prací musí být vytyčeny veškeré stávající podzemní sítě od jejich správců. Při křížení se stávajícími, resp. navrženými ostatními podzemními sítěmi je nutno respektovat ČSN 73 6005 a nařízení jednotlivých správců.

Zemní práce při hloubení rýhy budou prováděny podle ČSN 73 3050 Vyhlášky ČUBP č. 601/2006, ČSN 73 6005, ČSN 73 6006 ČSN a vyhlášek souvisejících.

Na trase dojde ke křížení se stávajícími podzemními sítěmi - kabelem VO.

Zemní práce při hloubení rýhy budou prováděny strojně, v blízkosti stávajících inženýrských sítí pak ručně.

Pozor!!! Poloha uličních vpustí V1, V2 a V3 je v těsné blízkosti stávajícího vodovodu. V případě potřeby bude řešena úprava polohy po provedení výkopu.

Zájmové území je výškově i polohově zaměřeno, polohopis systém JTSK, výškopis

Bpv. V situaci jsou zaneseny podzemní sítě ve správě jednotlivých provozovatelů, které byly předány v digitální podobě.

Při výkopových pracích je nutno dbát na zajištění ochrany kořenového systému stávajících vzrostlých stromů.

#### Polohopis a výškopis

Pro danou stavbu bylo provedeno výškopisné zaměření pozemků. Výškový systém B.p.v., souřadnicový systém JTSK.

Koncepce návrhu je patrná z výkresových příloh, poloha uličních vpustí je určena souřadnicemi projektem komunikace. Hloubka kanalizace od vpustí pak bude upravena dle hloubky stávající splaškové kanalizace v daném místě.

#### Koncepce řešení požární ochrany

Vlastní stavba se týká výstavby kanalizace pro odvodnění komunikace. Většina srážkové vody bude zasakována v místě spadu vsakem na pozemku investora.

Při provádění pokládky inženýrských sítí je třeba postupovat tak, aby nebyly narušeny zásahové cesty, v případě neprůjezdnosti je nutno vyznačit objížďky. Před prováděním výkopů musí být ohlášeny postup výstavby a překopy komunikací na IZSCR.

#### Vliv stavby na životní prostředí

Provoz navržené stavby se nikterak neprojeví do životního prostředí. Tím jsou dodrženy podmínky ustanovením § 5 odst. 3 vodního zákona, o ustanovení § 6 odst. 4 vyhlášky 268/2009 Sb. §6 a TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami, podle kterých musí být odvádění srážkových vod zajištěno přednostně zasakováním.

Při stavbě nedojde k podstatnějšímu zásahu do životního prostředí, neboť dotčený stavební pruh bude uveden do původního stavu. Při vlastní realizaci dojde k dočasnému zhoršení životního prostředí v blízkém okolí a to hlukem a prachem způsobeným provozem stavebních mechanismů.

#### Návrh odvodnění vychází z platné legislativy ČR, zejména pak:

ČSN 75 6101 – Stokové sítě a kanalizační přípojky

ČSN 75 6110 – Venkovní systémy stokových sítí a kanalizačních přípojek  
(ČSN EN 752 – 1 až 7)

ČSN EN 1610– Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení

ČSN 73 6133 - Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací

ČSN 75 9010 – Vsakovací zařízení srážkových vod

TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami

## **2.3 Požadavky na navazující profese**

Poloha uličních vpustí je určena souřadnicemi projektem komunikace, podle kterého také budou vytyčeny - viz příloha B-101-01a.

## **2.4 Závěr**

Je nutné, aby dešťové svody, které jsou vytaženy z RD přes předzahrádky na veřejné prostranství, kde volně odtékají na povrch byly demontovány a majitelé RD si vybudovali likvidaci srážkových vod na svém pozemku.

## **Obsah dokumentace**

- 01\_Technická zpráva
- 02\_Situace
- 03\_Detail uliční vpusti s napojením
- 04\_Výkaz výměr

# TECHNICKÁ ZPRÁVA

## IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

### 1.1 Identifikační údaje stavby:

Akce: Technická infrastruktura  
Lokalita "Albrechtice - střed"

Místo: Albrechtice nad Orlicí

### 1.2 Identifikační údaje investora

Investor: Obec Albrechtice nad Orlicí  
Na Výsluní 275  
517 22 Albrechtice nad Orlicí

### 1.3 Identifikační údaje zpracovatelů dokumentace

Profesní část  
Jan Maurer - VPK.  
Na Ohradě 244/14b, 500 03 Hradec Králové  
Zpracovatel: Ing Jan Maurer  
tel.: 491 619 050  
e-mail: [vpkmaurer@seznam.cz](mailto:vpkmaurer@seznam.cz)

### 1.4 Stupeň dokumentace

Tendrová dokumentace

### 1.5 Charakter stavby

Novostavba

### 1.6 Přehled výchozích podkladů

- výškopis a polohopis dotčeného území
- podklady od správců inženýrských sítí
- kopie katastrální mapy
- výpis z katastru nemovitostí
- prohlídka místa stavby
- platné vyhlášky a normy ČSN
- odsouhlasení konceptu zadavatelem

### 1.7 Část

Kanalizace - odvodnění dešťových vod



## 2. TECHNICKÁ ČÁST

### 2.1 Bilance dešťových vod - odvod do zasakovacího objektu

#### Množství dešťových vod

				143	
srážka				l/s/ha	0,65 m3/m2
Druh povrchu	plocha S m <sup>2</sup>	Souč. odtoku	plocha Sred m <sup>2</sup>	Qmax l/s	Qrok m3/rok
Asfaltové a betonové plochy	2590	0,8	2072	29,6	1346,8
Dlažby s pískovými spárami	1176	0,6	705,6	10,1	458,6
Celkem	199,2		2777,6	39,7	1805,4

Na základě vyhlášky 268/2009 Sb. §6, vodního zákona č. 254/2001 a nařízení vlády 416/2010 a TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami musí být odvádění srážkových vod zajištěno přednostně zasakováním, alternativně řízeně vypouštěna do kanalizace či vodního toku. Dešťové vody budou zasakovány.

Návrh vsakovacího objektu dle ČSN 75 9010

- podzemní vsakovací zařízení srážkových vod – dimenzování

Lokalita - nejbližší srážkoměrná stanice 16 - Bílá Třemešná

#### Návrhové a vypočítané údaje

$$V_{VZ} = \frac{h_d}{1000} \times (A_{red} + A_{VZ}) - \frac{1}{f} \times k_v \times A_{vsak} \times t_e \times 60 \quad T_{pr} = \frac{V_{VZ}}{Q_{vsak} + Q_o}$$

A	2590,0 m <sup>2</sup>	Asfaltové a betonové plochy, dlažby se zálivkou spar
	1176,0 m <sup>2</sup>	Dlažby s pískovými spárami
A <sub>red</sub>	2777,6 m <sup>2</sup>	redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy
A <sub>VZ</sub>	0 m <sup>2</sup>	plocha hladiny vsakovacího zařízení (jen u povrchových vsakovacích zařízení)
Q <sub>p</sub>	0 m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup>	jiný přítok
p	0.2 rok <sup>-1</sup>	periodicita srážek
k <sub>v</sub>	0.00003 m.s <sup>-1</sup>	koeficient vsaku
f	2	součinitel bezpečnosti vsaku
Q <sub>o</sub>	0 m <sup>3</sup> .s <sup>-1</sup>	regulovaný odtok
A <sub>vsak</sub>	<b>750 m<sup>2</sup></b>	<b>velikost vsakovací plochy</b>
h <sub>d</sub>	21.1 mm	návrhový úhrn srážek
t <sub>c</sub>	30 min	doba trvání srážky
Q <sub>vsak</sub>	0.01125 m3.s-1	vsakovaný odtok
V <sub>VZ</sub>	<b>39,5 m<sup>3</sup></b>	<b>největší vypočtený retenční objem vsakovacího zařízení (návrhový objem)</b>
T <sub>pr</sub>	<b>1,0 hod</b>	<b>doba prázdnění vsakovacího zařízení - VYHOVUJE</b>

Pro vsak bude využit obsyp stávající kanalizace. Ta má v daném komunikaci délku 567 m. Při šířce obsypu 0,8 m a výšce 0,3 m je plocha vsaku 790 m<sup>2</sup>. Objem šterku cca 136 m<sup>3</sup>, při mezerovitosti 30% je pak užitečný objem pro akumulaci 40,8 m<sup>3</sup>.

## **2.2 Popis technického řešení**

Likvidace dešťových vod je navržena vsakem na veřejném pozemku. V místech s velkým výskytem stávajících podzemních inženýrských sítí pak s odvodněním do stávající dešťové, resp. splaškové kanalizace.

Pro ověření vhodnosti zasakování srážkových vod do podloží byly použity poznatky o podloží v daném území při realizaci splaškové kanalizace a z geologického průzkumu (ing Josef Stuchlík z 06/2006). Vyskytuje se převážně písek jemný až střední, slabě hlinitý s ojedinělými štěrky do 2 cm. Pro návrh velikosti vsakovacích objektů byl koeficient vsaku stanoven odborným odhadem na hodnotu  $k_v = \min. 3 \cdot 10^{-5}$ . Na základě těchto údajů byl navržen způsob zasakování. Hladina spodní vody je kotě cca 247,90 m n.m.

Z odvodňovaných ploch byla výpočtem určena celková velikost zasakovacích objektů dle ČSN 75 9010 Návrh vsakovacího zařízení. Z výpočtu návrhu je nutná akumulace vod s následným vsakováním.

Při realizaci splaškové kanalizace bylo potrubí ukládáno do lože z kameniva a obsypáno do úrovně profilu potrubí také kamenivem. Výše pak pískem (vytěženým výkopkem). Vzhledem k tomu, že tato kanalizace je situována v celé trase navrhované komunikace, je jako vsakovací a akumulační těleso využito lože této splaškové kanalizace.

Odvodnění navržených zpevněných ploch je navrženo 15 uličnímu vpustěni. Jejich odvodnění bude drenážním potrubím, které bude zaústěno do horní části obsypu splaškové kanalizace. Ta je vedena v komunikaci. Délka přípojek je do 1 m, jen u V9 je cca 3m. Hloubka a sklon potrubí bude vždy upravena skutečné hloubce kanalizace. Kanalizace bude z drenážních trub obalených geotextilií a uloženo do obsypu ze štěrku fr. 8/16. Pro odvodnění je navrženo použití uličních vpustí z plastických hmot. Výhodou je možná výšková úprava odtoku. Pro zachycení splachu z komunikací a tím omezení zanášení drenážního potrubí a následně i celého vsakovacího tělesa budou osazeny v uliční vpusti záchytné koše a kalový prostor.

Pro případ výskytu katastrofické srážky nelze však z dispozičních důvodů řešit havarijní přepad. V případě výskytu dojde pouze ke zdržení a zpožděnému odtoku srážkových vod z komunikace.

Navržené řešení je patrné z výkresových příloh.

### Materiál

Materiálem kanalizace je drenážní potrubí potrubí z PVC o profilu DN 150. Potrubí bude obaleno do geotextilie a uloženo do štěrkopískového lože a obsypáno štěrkem fr. 8/16. Uliční vpusti jsou navrženy z plastických hmot. Vpust' bude s kalovým prostorem a záchytným košem. Krytá bude litinovou mříží.

### Zemní práce

Výkop rýhy pro potrubí bude proveden z rostlého terénu v budoucí zpevněné ploše komunikace. Předpokládá se třída těžitelnosti č.3. Rýha pro potrubí vzhledem k malé hloubce uložení nebude pažena. Obsyp a zásyp potrubí je možno provést pouze vhodným (hutnitelným) zásypovým materiálem a nevhodný musí být odvezen. Předpokládá se však výkopkem.

Před zahájením zemních prací musí být vytyčeny veškeré stávající podzemní sítě od jejich správců. Při křížení se stávajícími, resp. navrženými ostatními podzemními sítěmi je nutno respektovat ČSN 73 6005 a nařízení jednotlivých správců.

Zemní práce při hloubení rýhy budou prováděny podle ČSN 73 3050 Vyhlášky ČUBP č. 601/2006, ČSN 73 6005, ČSN 73 6006 ČSN a vyhlášek souvisejících.

Na trase dojde ke křížení se stávajícími podzemními sítěmi - kabelem VO.

Zemní práce při hloubení rýhy budou prováděny strojně, v blízkosti stávajících inženýrských sítí pak ručně.

Pozor!!! Poloha uličních vpustí V1, V2 a V3 je v těsné blízkosti stávajícího vodovodu. V případě potřeby bude řešena úprava polohy po provedení výkopu.

Zájmové území je výškově i polohově zaměřeno, polohopis systém JTSK, výškopis

Bpv. V situaci jsou zaneseny podzemní sítě ve správě jednotlivých provozovatelů, které byly předány v digitální podobě.

Při výkopových pracích je nutno dbát na zajištění ochrany kořenového systému stávajících vzrostlých stromů.

#### Polohopis a výškopis

Pro danou stavbu bylo provedeno výškopisné zaměření pozemků. Výškový systém B.p.v., souřadnicový systém JTSK.

Koncepce návrhu je patrná z výkresových příloh, poloha uličních vpustí je určena souřadnicemi projektem komunikace. Hloubka kanalizace od vpustí pak bude upravena dle hloubky stávající splaškové kanalizace v daném místě.

#### Koncepce řešení požární ochrany

Vlastní stavba se týká výstavby kanalizace pro odvodnění komunikace. Většina srážkové vody bude zasakována v místě spadu vsakem na pozemku investora.

Při provádění pokládky inženýrských sítí je třeba postupovat tak, aby nebyly narušeny zásahové cesty, v případě neprůjezdnosti je nutno vyznačit objížďky. Před prováděním výkopů musí být ohlášeny postup výstavby a překopy komunikací na IZSCR.

#### Vliv stavby na životní prostředí

Provoz navržené stavby se nikterak neprojeví do životního prostředí. Tím jsou dodrženy podmínky ustanovením § 5 odst. 3 vodního zákona, o ustanovení § 6 odst. 4 vyhlášky 268/2009 Sb. §6 a TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami, podle kterých musí být odvádění srážkových vod zajištěno přednostně zasakováním.

Při stavbě nedojde k podstatnějšímu zásahu do životního prostředí, neboť dotčený stavební pruh bude uveden do původního stavu. Při vlastní realizaci dojde k dočasnému zhoršení životního prostředí v blízkém okolí a to hlukem a prachem způsobeným provozem stavebních mechanismů.

#### Návrh odvodnění vychází z platné legislativy ČR, zejména pak:

ČSN 75 6101 – Stokové sítě a kanalizační přípojky

ČSN 75 6110 – Venkovní systémy stokových sítí a kanalizačních přípojek  
(ČSN EN 752 – 1 až 7)

ČSN EN 1610– Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení

ČSN 73 6133 - Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací

ČSN 75 9010 – Vsakovací zařízení srážkových vod

TNV 75 9011 - Hospodaření se srážkovými vodami

## **2.3 Požadavky na navazující profese**

Poloha uličních vpustí je určena souřadnicemi projektem komunikace, podle kterého také budou vytyčeny - viz příloha B-101-01a.

## **2.4 Závěr**

Je nutné, aby dešťové svody, které jsou vytaženy z RD přes předzahrádky na veřejné prostranství, kde volně odtékají na povrch byly demontovány a majitelé RD si vybudovali likvidaci srážkových vod na svém pozemku.