

**PŘÍLOHA Č.03 HOSPODAŘENÍ S VODAMI – VSAKOVÁNÍ**

Novela vodního zákona c. 254/2001 Sb. účinná od 1. 8. 2010 v § 5 odst. 3 stanovuje pro stavebníky obecnou povinnost týkající se hospodaření se srážkovými vodami – konkrétně zajistit vsakování nebo zadržování a odvádění srážkových vod ze staveb v souladu se stavebním zákonem c. 183/2006 Sb.

Srážkové vody řeší prováděcí vyhlášky ke stavebnímu zákonu - c. 501/2006 Sb. a také c. 268/2009 Sb., kde je v § 6 odst. 4 uvedeno, že odvádění srážkových vod ze staveb se zajišťuje přednostně zasakováním. Není-li toto z opodstatněných (technických důvody, vlastnické vztahy, hydrogeologické podmínky) důvodů možné, odvádí se do povrchových vod. Pokud nelze srážkové vody odvádět samostatně, odvádí se jednotnou kanalizací

Novelizovaný vodní zákon tedy považuje za prioritní hospodaření se srážkovými vodami v místech jejich dopadu, kdy cílem je podpora přirozeného koloběhu vody v přírodě a vodního režimu krajiny.

**Navržené řešení**

Dle provedeného hydrogeologického průzkumu se na pozemku vyskytují slabě zpevněné jílovité zeminy v horní vrstvě, odpovídající jemnozrnné jílovité zemině tř. F8 CH. V dolní vrstvě pak jílovce přecházejí až do silně zvětralého prachovce až jílovité břidlice s typickou břidličnatou odlučností třídy F8 CH až R6. Pro vsakování srážkových vod do půdních vrstev je toto území nevhodné.

Z toho důvodu je navrženo zachycení dešťových vod ze střech a části zpevněných ploch v akumulární nádrži k případnému zpětnému využití (závlaha) na zahradě s přepadem do přípojky jednotné kanalizace.

**Výpočet retenčního objemu:****Odvodňované plochy**

$A = 442.2$ $m^2$	Střechy s nepropustnou horní vrstvou	sklon nad 5%	$\psi =$ 1.00	$A_{red} = 442.2$ $m^2$
$A = 115 m^2$	Dlažby s pískovými spárami	sklon do 1%	$\psi =$ 0.50	$A_{red} = 57.5 m^2$

**Lokalita - nejbližší srážkoměrná stanice**

18 - Uherské Hradiště

**Návrhové a výpočítané údaje**

$A_{red} 499.7 m^2$	redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy
$\rho 0.2 rok^{-1}$	periodicita srážek
$Q_0 2 l.s^{-1}$	regulovaný odtok
$h_d 17.9 mm$	návrhový úhm srážek
$t_c 20 min$	doba trvání srážky
$V_{vz} 6.5 m^3$	největší vypočtený retenční objem retenční nádrže (návrhový objem)
$T_{pr} 0.9 hod$	doba prázdnění retenční nádrže - VYHOVUJE

**Návrh akumulční nádrže:**Je navržena nádrž o objemu cca 6,5 m<sup>3</sup>.

Doporučuje se samonosné provedení nádrže opatřené mechanicky zajištěným víkem. (z důvodu čistoty akumulované vody i bezpečnosti dětí)

**Závěr:**Dešťové vody zachycené střechou objektu a zpevněnými plochami před vstupem budou svedeny do podzemní retenční nádrže o objemu 6,5 m<sup>3</sup>. Nádrž bude vybavena regulovaným odtokem 2l/s do přípojky jednotné kanalizace. Akumulační nádoba bude umístěna na pozemku stavebníka – viz výkres situace.

V Kunovicích dne 11. 3. 2017

.....  
Vypracoval: Ing. Kamil Matýšek