

Studénka-Butovice, ul. Sjednocení, bytový dům SO 02

DODATEK HG POSUDKU VSAKOVÁNÍ SRÁŽKOVÝCH VOD

2024 088_D

Dopis značky / ze dne

Naše značka
KG 2024 088 – DVyřizuje
Ing. DostálíkOstrava dne
24.9.2024**Věc : Dodatečné vyjádření k HG průzkumu**

V návaznosti na telefonické a e-mailové konzultace ze dne 16.9.2024 k akci „Studénka – Butovice, ul. Sjednocení, bytový dům SO 02“, potažmo závěry průzkumných prací, provedených naší firmou pro výše uvedený záměr v červnu 2024 (viz předaná závěrečná zpráva 2024 088) nám byly jako podklad pro dodatečné HG vyjádření zaslány následující údaje k návrhu vsakování pro prodlužovanou komunikaci a další zpevněné plochy:

- o nová vozovka komunikace, živice – 2148,13 m²
- o nová parkovací stání, pojižděná dlažba 80mm – 1680 m²
- o nový chodník, dlažba 60mm – 1295 m²
- o nová cyklostezka, živice – 625 m²

K výše zmíněnému HG průzkumu takto uvádíme následující dodatek:

- přestože koeficient vsaku, stanovený z hydrodynamické zkoušky, provedené v rámci HG průzkumu pro BD SO 02 je poměrně příznivý ($k_v = 5,12 \cdot 10^{-5} \text{ m.s.}^{-1}$), návrh parametrů vsakovacího objektu (zřejmě jich bude potřeba více), potažmo jejich realizace při dané hloubce uložení štěrkové vrstvy (7-9m p.t. s napjatou hladinou podzemní vody vystupující o 1-2m nad strop štěrkového kolektoru) je značně komplikovaný, pokud vůbec reálný
- orientačním propočtem **pro redukovaný průmět všech výše uvedených zpevněných ploch cca 4340 m²** – po zavedení koeficientů odtoku pro konkrétní povrchy – **vychází minimální vsakovací plocha 20 m² s retenčním objemem 209,50 m³ a dobou prázdnění 113 hodin (dle ČSN 75 9010 maximálně 72 hodin)**
- po odečtení výměry chodníků (v případě jejich vyspádování do zatravněných ploch) se ani **pro menší redukovaný průmět (3563 m²) výpočtové parametry výrazněji nemění - minimální vsakovací plocha 17 m² s retenčním objemem 169,4 m³ a dobou prázdnění 108 hodin**
- v případě zaslání modelového technického řešení, které kombinuje retenční prostor vytvořený ze vsakovacích bloků se soustavou vsakovacích studní o průměru 0,9m, by v podmínkách zájmové lokality (ve které považujeme realizovatelnost obdobného typu zasakovacího systému za velmi náročnou, prakticky hraniční) záleželo zejména na jeho dimenzování tak, aby celý systém dokázal vyhovět výše uvedeným požadavkům na retenční objem, dobu prázdnění a současně byla zajištěna jeho kontinuální funkčnost (vzájemné ovlivnění vsakovacích studní) – zejména v případě extrémních srážkových úhrnů a přívalových dešťů
- s ohledem na všechny výše uvedené skutečnosti, nejistoty a rizika nedoporučujeme utrácení vod zasakováním a za optimální řešení považujeme odvádění srážkové vody do dešťové kanalizace

S pozdravem