

Jiří Urbánek a synové
projekt. činnost ve výstavběHraniční 70, Přední Ptákovice
386 01 Strakonice

VÁŠ DOPIS ZNAČKY /ZE DNE :

NAŠE ZNAČKA :

VYŘIZUJE :

DNE :

Ing.Švehla/723 471 695 31.08.2017

**VĚC : Odborné geotechnické stanovisko k přístavbě MŠ v ulici Jiřího z Poděbrad v
Horažďovicích****Údaje o stavbě**

Přístavba nové třídy ke stávajícímu objektu mateřské školy je přisazena k severnímu štítu západního křídla , ukončeném objektem kotelny. Má obdélníkový půdorys o rozměrech 12,2 x 6,6 m. Stavebně je řešena jako dvoupodlažní zděný objekt s polozapuštěným suterénním podlažím, s úrovní dna -2,53 = 424.965 m nm.

Projektovaný způsob založení je plošný , na základové pasy s úrovní základové spáry -3,29 m, která je o 1,45 m výše než úroveň založení železobetonové vany kotelny (-4,75).

Stavebně-geologické poměry

Se zřetelem na morfologickou pozici místa nacházející se na levobřežní straně ploché údolní nivy řeky Otavy a s přihlédnutím k archivní vrtné prozkoumanosti širšího okolo je kvartérní pokryv tvořen souborem fluviálních sedimentů, svrchu v jílovito-písčitém vývoji, nasedající na bazální vrstvu písčitého štěrku, v souhrnné mocnosti okolo 4 m.

Skalní podloží je patrně tvořeno metamorfovanými horninami pestré série moldanubika, místně zastoupené pararulou.

Údaje o podzemní vodě

Přítomnost kvartérní zvodně vázaná na průlinově propustný písčité štěrk byla archivní průzkumnou činností zastižena na úrovni 424,0 m nm , odpovídající hloubce zhruba 2 m pod terénem , resp. 0,2 m pod úrovní projektovaného založení přístavby.

Geotechnické zhodnocení staveniště

1. Na úrovni založení lze předpokládat geotechnicky stejnorodé a únosné základové prostředí, tvořené dobře konzolidující vrstvou štěrkovitého písku, s předpokladem rovnoměrného sedání objektu. Parametr výpočtové únosnosti odhadujeme na $R_d \sim 250$ kPa.

2. Přístavbou nebude ohrožena stabilita stávajícího objektu a to zejména z důvodu hlubšího založení a statické tuhosti. V této souvislosti však upozorňujeme na nutnost statického posouzení pevnosti železobetonové stěny kotelny tak , aby přenesla přetížení od přístavby. V případě pochybnosti bude vnitřní základový pas prohlouben na úroveň alespoň -3,6 m , která je blízká hladině podzemní vody. Projektovanou úroveň základové spáry vnitřního pasu -3,3 hodnotíme bez posouzení jako rizikovou. Geotechnická stejnorodost základové půdy v rozsahu základového půdorysu bude sledována geologickým dozorem stavby.

3. V průběhu výstavby se neprojeví zásadní zhoršující vliv podzemní vody na stabilitu základové spáry. Předpokládáme, že základová spára nevyžaduje další zlepšující opatření, před betonáží bude provedeno ruční dočistění na účinnou šířku. Stěny základových pasů lze provést svislé s předpokladem bezodkladné betonáže.

4. V souladu s projektovým návrhem budou obě konstrukce dilatovány.

Zpracoval

Ing. Zdeněk Švehla
odpovědný řešitel úkolu

Rozhodnutí o odborné způsobilosti
Vydané MŽP pod č. 1480 / 2001

