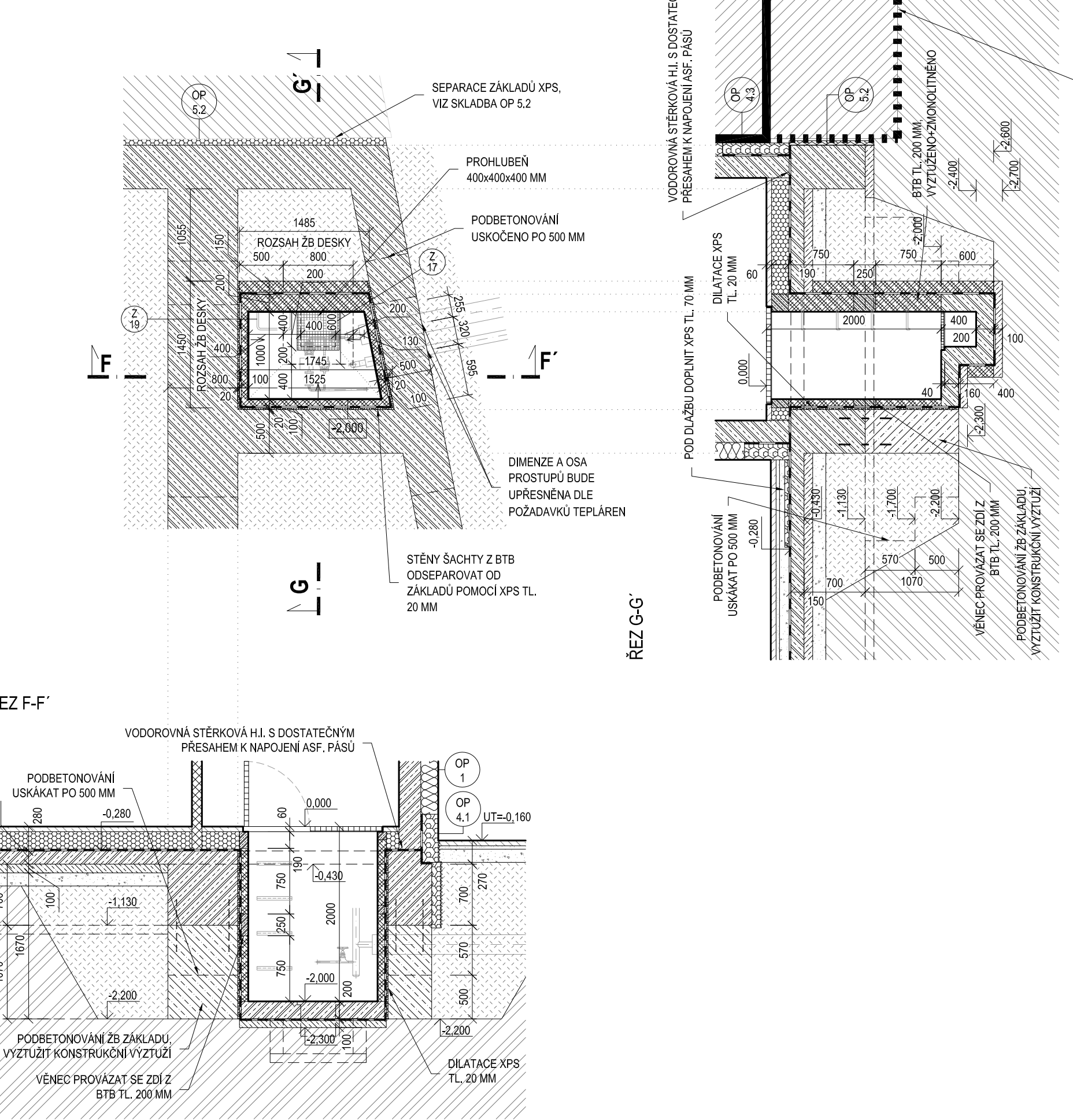


DÍLCI PŮDORYS JÍMKOU



POZNÁMKY:

Při provádění prací základů objektu je nutný odborný geotechnický dozor (přijíma základové spáry). Zpracovatel, Ing. Ing. Balun si vyhradil právo na neprodělné kontaktování v případě zjištění odchylky od popisovaných předpokladů a výsledků dosahování průřezových prací s důsledkem možných změn interpretaci.

V rámci IGP byly ověřeny základové poměry do hloubky 16,0 m pod úroveň povrchu terénu. Svorná část je tvořena navážkou, kterou tvoří hlína s kousky chmel, kameny a betonem, pod ním se do hl. 5,8 m nachází hlína, dle topografického. Pod touto vrstvou se do hl. 8,5 m nachází zahuštěný štěr s úlomky do 5 cm. Ve spodní vrstvě byl zjištěn štěr vysoký plastický. Pokud se po provedení výkopu kdekoli v místě založení stavby odhalí štěr, bude štěr dle oteřené a nahrazen podkladním betonem.

S ohledem na charakter, jak základová jáma není zůstává otevřená a vystavená působení srážek a mrazu dno výkopu je vhodné nečistoty a přeměnit vrstvu mokrou cca 0,3 - 0,5 m a tu oteřet až těsně před prováděním základových konstrukcí. Případně i oteřet na konečnou hloubku po etapách. Takto bude základová spára chráněna částečným přitřením před náhodnou pronikací vody i promrznutím. Po dokončení spodní konstrukce objektu je nutno zaklady zasypat a následně provést ztuhnutí zasypu zakladu, aby nedošlo vsakováním srážkových vod pod základových konstrukcí ke znehodnocení zemní a hornin v pozakladu.

Základové konstrukce jsou navrženy na ukořisť v základové spáře na hodnoty vycházející z IGP. Ukořisť v základové spáře musí být před betonáží základů ověřena geologem na stanovenou hodnotu. V případě zaplavení základové spáry při deštích se musí voda odčerpat, odstranit nasáklá znehodnocená zemina v tl. cca 100 mm a ověřit ukořisť geologem. Vše při stejné sírce základu pod samostatným objektem. Při snižování hloubky založení úpravných stěn musí být kontaktovaný autor projektu statiky pro potvrzení uvedeného nero pro návrh úpravy projektu.

V případě provádění základů za nepřítomnosti počasí je nutné základovou spáru v den výkopu chránit proti rozřednutí vrstvou štěrpkou nebo hrubějším betonem v tloušťce min 50 mm.

- jsou navrženy plošné železobetonové základy (pasí) z betonu C25/20 X2 s vyztuží B50B. Beton roznašecí desky musí být proveden s vyrovnáním povrchem pod izolací (případně vyrovnání provést jemnozrnnou maltou).

- při betonáži základů bude položen zemní pásek hromosvodů vč. vývodu zemního drátu dle projektu elektro - část uzemnění v rámci prováděcího projektu.

- veškeré stavební úpravy (prostory, dražičky, ...) nutno zkoordinovat s vybranými dodavateli profesí!

- třídy betonu:

BETON: C25/20 X2 (CZ: F.1.1) - ZÁKLADY, DOJEZD
BETON: C20/20 X2 (CZ: F.1.1) - DNO JÍMKY, VĚNCE STĚN JÍMKY
BETON: C20/20 X2 (CZ: F.1.1) - PŘÍČTY
BETON: C15/15 X0 (CZ: F.1) - PODKLADNÍ BETON
BETON: C16/20 X0 (CZ: F.1) - POBETONOVÁNÍ
VYZTUŽ: B50B (B) - VÁŽANA VYZTUŽ
VYZTUŽ: B50B (B) - SVÁROVANÉ KARI SÍTĚ

PODEMNÝ VODA BYLA VŘETEM ZASTIŽENA V HLoubCE 8,5 M POD PОВRCH TERÉNU. HLADINA PODEMNÝ VODY SE V SONDE VZ USTÁLILA V HLoubCE 6,85 M. VE VŠECH MÍSTECH PRŮCHODŮ INSTALACE MUSÍ BÝT OSAZENY PLASTOVÉ TROUBY S PENNOU PŘÍMÝMI PRO PLYNOVÉ NAPĚTÍ IZOLACE A HLADNÍ INSTALACE MUSÍ BÝT V PROSTUPCH PLYNOVÉ A TRVALNĚ UTEŠENY. V POKLADKÁCH NA TERÉNU MUSÍ BÝT POLŽITÝ POLAHOVÉ VVRSTVĚ S LÍNEM PRO NÁPOJENÍ ASF. IZOLACE.

- při zjištění jakýchkoli nesrovnalostí mezi stavem na stavbě a projektovou dokumentací je nutné neprodělné kontaktovat projektanta

- náčrty zobrazené ve výkresu základů budou realizovány v rámci podkladního betonu. tvar železobetonového základového pasu včetně veškerých prvků a drážek na jeho spodní části je zobrazen v konstrukčním stavebním řešení

- před betonáží základů musí být zajištěna kompletní příprava pro elektronizaci autorůvskému dozoru k osazení

LEGENDA:

XXXX VÝŠKOVÁ ÚROVEŇ HORNÍHO LÍCE BTB TVAROVÉ (SPONNÍ ÚROVEŇ PODKLADNÍHO BETONU)
XXXX VÝŠKOVÁ ÚROVEŇ SPONNÍHO LÍCE BTB TVAROVÉ (HORNÍ LÍCE ZÁKLADOVÉHO PASU)
XXXX VÝŠKOVÁ ÚROVEŇ SPONNÍHO LÍCE ZÁKLADOVÉHO PASU (ZÁKLADOVÁ SPÁRA)
XXXX VÝŠKOVÁ ÚROVEŇ SPONNÍHO LÍCE PODKLADNÍHO BETONU POD ZB / BTB ZÁKLADEM (ZÁKLADOVÁ SPÁRA)

RESNÉ UZEMÍ

REVIZE:

- 01) ZE DNE 28.05.2020 - ZMĚNA HLoubKY ZALOŽENÍ ZÁKLADOVÝCH KONSTRUKCÍ JEDNOPODLAŽNÍ ČÁSTI
- ÚPRAVA TVARU USKOKU ZÁKLADU V MÍSTĚ PRŮJEZDU
 - ÚPRAVA NÁBĚHU S.H. ZÁKLADŮ, NYNÍ POUZE V RÁMCI PODKLADNÍHO BETONU, POKUD NENÍ UVEDENO JINAK

TATO PROJEKTOVÁ DOKUMENTACE VYCHÁZÍ Z PROJEKTU PBŘ VE STUPNÍ DOKUMENTACE PRO STAVEBNÍ POVOLENÍ, BUDE AKTUALIZOVÁNO NA ZÁKLADĚ REVIZE PBŘ

0,000 = 205,650 m n. m.

Středový systém, JTSK
Výškový systém: Bpř

AUTOR NÁVRH:	ING. ARCH. ROMAN GALE, ING. ARCH. RADEK PASTERŇNÝ, ING. ARCH. DAVID BUREŠ	DATUM:	05 / 2020
ZODPOVĚDÝ PROJEKTANT:	ING. ARCH. ROMAN GALE, KŘÍDLOVICKÁ 981/25, STARÉ BRNO, 602 00 BRNO		
VYPRACOVANÍ:	ING. PETER BARBA, TR. KPT. JAROŠE 26, 602 00 BRNO		
NÁZEV STAVBY:	NOVOSTAVBA DOMU S PEČOVATELSKOU SLUŽBOU - UBYTOVACÍ ZAŘÍZENÍ PRO SENIORY		
MÍSTO STAVBY:	BRATISLAVSKÁ 51, p.č. 1401, 141, 142, 143, 144, k.ú. BRNO-ZÁBRDOVICE		
STAVEBNÍK:	STATUTÁRNÍ MĚSTO BRNO - BYTOVÝ ODBOR MMb. DOMINIKÁNSKÉ NÁMĚSTÍ 1, 601 67 BRNO	MĚŘÍTKO:	1 : 50
STUPEN:	DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY		
ČÁST DOKUMENTACE:	D.1.1 ARCHITKONICKO-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ		
NÁZEV VÝKRESU:	PŮDORYS ZÁKLADŮ	ČÍSLO:	D.1.1.2.02 / R01
		PARE:	