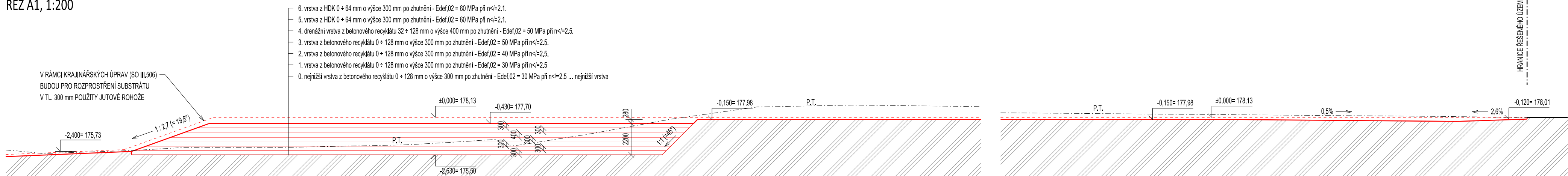
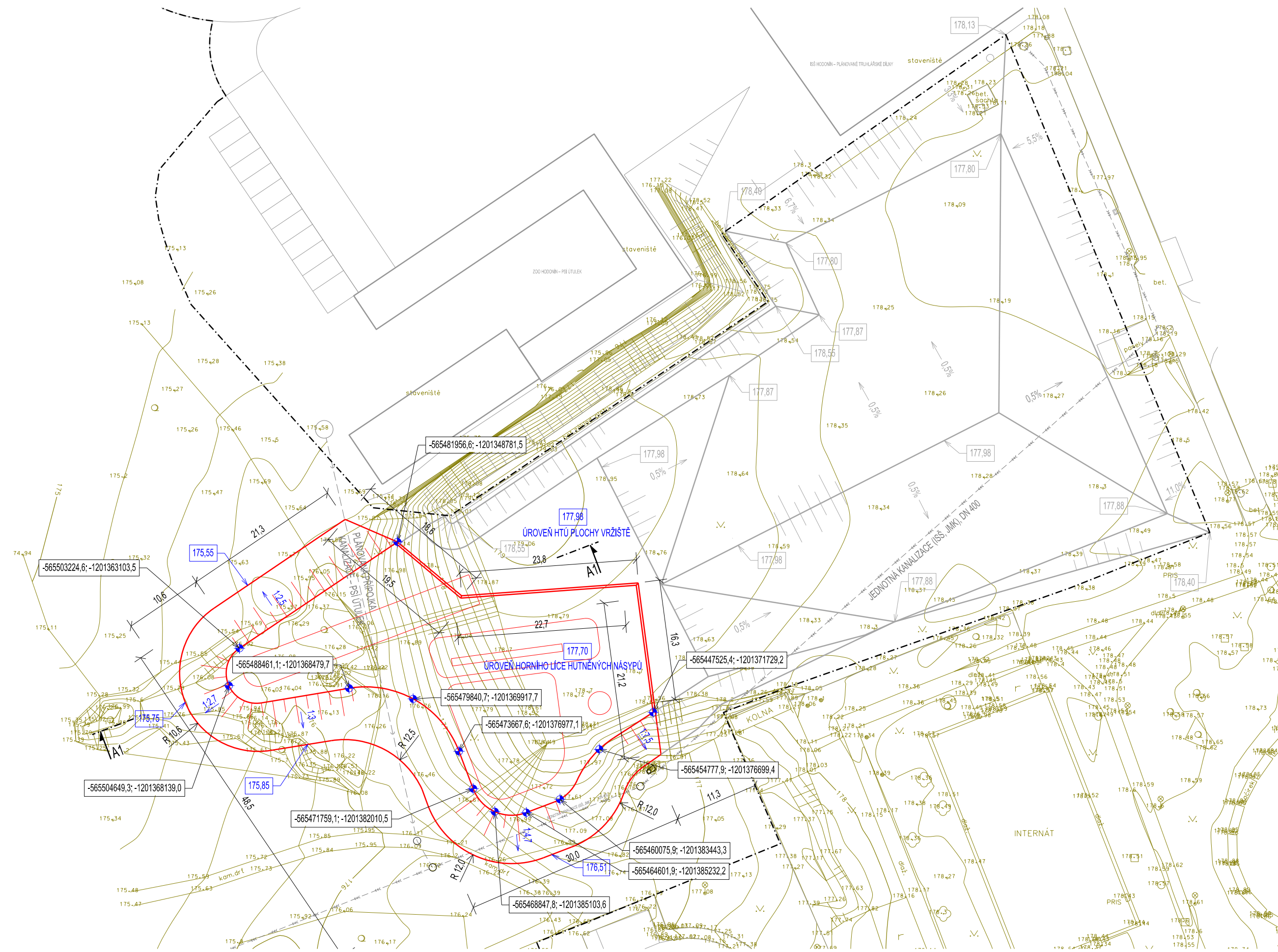


ŘEZ A1, 1:200



SITUACE, 1:500



### Konstrukce hutných náস্যů

Základová spára pro budoucí hutné náস্যy bude vytvořena na potřebné výškové úrovni a zemní plát nesmí být znehodnocena deštěm, pojezdem či jínak. V takovém případě je nutné znehodnocenou plát odštěřit. Základová spára bude přehutněna. Pro hutnici práce používají vibrační válec se zařízením běhounu minimálně 20,0 t. Nejprve budou provedeny 2 pojezdy bez vibrací, bude následovat 1 s vibrací a jako poslední bude 1 pojezd bez vibrací. Při nastupování vody do základové spáry je nutné být proslédni kontaktoval projektanta.

Na takto upravenou zemní pláň bude rozprostřena netkaná geotextilie v gramáži 200g/m<sup>2</sup> s přeložením minimálně 600 mm přes sebe.

Na geotextilii budou zahtuhněny vrstvy dle níže uvedeného schématu. Pro hutnění práce používat na každé vrstvě vibrační váleček se zařízením běhounu minimálně 20.0t. Nejprve budou provedeny 2 jezdce bez vibrace, bude následovat 5 s vibrací a jako poslední bude 1 jezdce bez vibrace.

Budou vytvořeny hutněné vrstvy dle níže uvedeného schématu (po provedení zahutnění každé vrstvy budou provedeny polní zkoušky dosaženého modulu Edef.02):

- 1. nejčistší vrstva z betonového recyklatu 0 + 128 mm o výšce 300 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 30 MPa při  $n \leq 2,5$  ... nejčistší vrstva.
- 2. vrstva z betonového recyklatu 0 + 128 mm o výšce 300 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 40 MPa při  $n \leq 2,5$ .
- 3. vrstva z betonového recyklatu 0 + 128 mm o výšce 300 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 50 MPa při  $n \leq 2,5$ .
- 4. drenážní vrstva z betonového recyklatu 32 + 128 mm o výšce 400 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 50 MPa při  $n \leq 2,5$ .
- 5. vrstva z HDK 0 + 64 mm o výšce 300 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 60 MPa při  $n \leq 2,1$ .
- 6. vrstva z HDK 0 + 64 mm o výšce 300 mm po ztuhlnutí - Edef.02 = 80 MPa při  $n \leq 2,1$ .

Celková výška násypů bude vždy minimálně 1900 mm. Pokud bude nutné (vzhledem k zastížené geologii při provádění) vytvořit vrstvy vyšší, budou tyto navýšeny ve spodních partiích hutněných násypů vždy po vrstvách výšky maximálně 300 mm po ztuhnutí.

Deformační moduly budou odzkoušeny na každé hutněné vrstvě polními zkouškami pomocí zatěžovacích desek. Počet zkoušek bude 6 kusů rovnoměrně rozptýlených po ploše stavení.

V těžko dostupných místech (např. kolem základů pro lezeckou stěnu) je možno použít k hutnění vrstev těžkou vibrační desku o hmotnosti minimálně 2000 kg a hutnit minimálně 8 požaduje přes každé místo.

V rámci hutnění vrstev jsou předpokládány drenážní soustavy umístěné ve vrstvě pod vlastními horními pochůzními plochami s řádným ovedením vod.

Podrobný popis viz část D.1.2 Stavebně-konstrukční řešení.

autor:	PROAM ARCHITECTI s.r.o., IČ: 090 19 146 / RYBNÍČEK 1, 602 00 BRNO / <a href="http://www.proam.cz">www.proam.cz</a>		<div><div>PROAM</div><div>ARCHITECTI</div></div>	
zodpovědný projektant:	Ing. arch. David Šrám, IČA 03 845 / +420 602 502 772, <a href="mailto:david.sram@proam.cz">david.sram@proam.cz</a>			
vypracoval:	Ing. arch. V. Štoldí, Ing. arch. D. Šrám, Ing. arch. H. Kynčlová, Ing. arch. D. Pham			
akce:	SPORTOVNÍ AREÁL V ČERVENÝCH DOKMŮ, HODONÍN III. PARK SE SPORTOVIŠTI		part. č.:	
objednatel:	Město Hodonín, Masarykovo náměstí 53/1, 695 35 Hodonín		stupeň:	DPS 03
stavební objekt:	IO III.02		revize:	---
část:	D.1.1.1 HRUBÉ TERÉNNÍ ÚPRAVY		datum:	2024/06
název výkresu:	ZEMNÍ TĚLESO – HUTNĚNÉ NÁSPY		mřížka:	výkres č.: 1:500; 1:200 D.1.1.1.4