

# P34 984

M-33-62-A-d/516  
118.



GFG000000212241

CSS Gekford

P34 984

DATABANKA

# P 034984

1

Kreslil	Vypracoval	Zodp. proj.	Ved. proj.	Ved. atel.	Techn. kontr.	<b>AGROPROJEKT</b> projektový a inženýrský podnik V PRAZE závod 09 Karlovy Vary Majakovského 29
Němečková	Mužik	Mužik	ing. Jednorozec	Odstrčilík		
Investor: OÚNZ Sokolov						
Kraj: ZPČ	ONV: Sokolov	MNV: Sokolov				Zak. číslo: 0936530600
Stavba:	SOKOLOV					Stupeň: IG
Akce:						Formát:
Objekt:	nemocnice - II. etapa					Měřítko:
Dílčí část:						Datum: 8/81
Obsah:	Doplňující inž-geologický průzkum					Číslo přílohy:

Geofond - Praha

P 34984

Zpráva o výsledcích průzkumu



Pro DB zakódována P34984 /1-4<sup>IV</sup>  
Klupacová

Seznam příloh.

1. Zpráva o výsledcích průzkumu
2. Laboratorní rezbory
3. Situační mapa staveniště 1:25.000
4. Petrografické popisy sond
5. Geologické řezy 1:200
6. Orientační mapa staveniště 1:200
7. Měřičská zpráva



AGROPROJEKT, projektový a inženýrský podnik Praha,  
závod 09, Karlovy Vary, Majakovského 29.

-----

Místo : Sokolov

Investor : OÚNZ Sokolov

Zakázkové číslo : 09 3653 0600

## Z p r á v a

-----

o doplňujícím inž. geologickém průzkumu  
pro výstavbu II. etapy nemocnice v S o k o l o v ě.

## O B S A H :

-----

1. Úvod
2. Situevání staveniště
3. Klimatická charakteristika
4. Projektové práce
5. Laboratorní práce
6. Geolog. poměry
7. Podzemní voda
8. Vhodnost staveniště
9. Podmínky pro zakládání
10. Zemní práce
11. Technický závěr

Karlovy Vary, srpen 1981

Vypracoval : Petr M u ř í k



## 1. Úvod

V rámci projektové přípravy pro výstavbu II. etapy okresní nemocnice v Sokolevě jsme provedli v roce 1978 pod zakázkovým číslem 09 2446 0600 inženýrsko - geologický průzkum, staveniště, který byl ukončen závěrečnou zprávou v září 1978.

V průběhu projektového procesu došlo ke změně koncepce projektované výstavby, zejména v systému zakládání a výstavby lůžkového pavilonu. Proto jsme byli poštědání písemnou objednávkou ze dne 26.2.1981 o vypracování doplňujícího inž. geologického průzkumu staveniště. Byla uzavřena samostatná hospodářská smlouva zak. číslo 09 3653 0600, která byla potvrzena investorem 29.5.1981.

Prvořadým úkolem doplňujícího průzkumu je posoudit stabilitu svahu mezi nově projektovaným lůžkovým pavilonem a stávajícím dětským oddělením. Dále je potřeba upřesnit podmínky pro zakládání a provádění zemních prací.

Jako podklad jsme obdrželi od Zářevoprojektu nově vypracovanou mapu staveniště 1 : 200 se zakreslenými stávajícími i projektovanými objekty a řez lůžkovým pavilonem.

Vrtné práce zadalo OÚNZ Sokolev KP Báňské stavby Sokolev, který je provedl v červnu 1981.

## 2. Situování staveniště

Lůžkový pavilon má být postaven uprostřed nemocničního areálu vedle stávající administrativní budovy. Nadmořská výška staveniště je 422 - 426 metrů nad mořem. Přílohu číslo 3 tvoří výsek mapy 1 : 25.000 list M - 33 - 62 - A - d ( Sokolev ), na kterém je staveniště zakresleno.

Území je vyrovnané navážkami.

## 3. Klimatická charakteristika:

Staveniště patří ke klimatickému okresu ET 4.  
Jeho charakteristika je uvedena ve zprávě ze září 1978.



#### 4. Průzkumné práce

Na základě dohody s investorem, zajistil OÚMZ Sokolov vyhloubení vrtů pomocí strojní soupravy patřící KP Báňské stavby Sokolov. V době od 2. do 18. 6. 1961 byly na staveništi vyhloubeny 4 vrty označené JV 101 až JV 104. Jejich hloubka kolísá od 5,2 do 8,5m, a celková advrtaná metráž činí 28,9 metru. Tři vrty byly situovány rovnoběžně s projektovanou budovou a poslední pak kolmé na směr proti vrtu V5.

Okamž po advrtání byla vrtná jádra popsána. Na základě makroskopického popisu byly sestaveny technické - petrografické popisy, které tvoří přílohu zprávy číslo 4. V popisech je uvedena hloubka a mocnost jednotlivých vrstev, jejich těžitelnost dle ČSN 73 3050 a zatřídění dle ČSN 73 1001. Dále jsou uvedena místa odběru vzorků k laboratorním rozborům.

Po odběru vzorků k rozborům zůstaly zachovány ze všech vrstev jednotlivých vrtů reprezentační vzorky, které byly uloženy do dřevěných vzorkovnic. Zatlučené a popsané vzorkovnice byly předány do úschovy zástupci investora. Zbylá vrtná jádra byla zkartována a sondy likvidovány záhozem.

Všechny sondy byly ukončeny na pevném skalním podloží budovaným dvojslídými svery.

Před zahájením průzkumu byly vrty vytýčeny v terénu kolmicově metodou vzhledem ke stávajícím objektům a dodatečně pak byly zaměřeny geodetickou skupinou našeho závodu. Příloha č. 7 tvoří měřičská zpráva.

Vrty byly zakresleny do přiložené orientační mapy staveniště 1 : 200, na které jsou také zakresleny projektované a stávající objekty a linie geolog. řezů.

Na základě výsledků průzkumných prací byly sestaveny dva geologické řezy staveništěm, na kterých je znázorněn průběh vrstev terénem.



## 5. Laboratorní rozbery :

Pro ověření fyzikálně - mechanických vlastností zemin v prostoru staveniště bylo k laboratorním rozberům odebráno 13 ks polí perušených vzorků zeminy, které byly vypracovány v laboratoři mechaniky zemin našeho střediska pod laboratorními čísly 394 - 406/81. U všech vzorků byla stanovena vlhkost, zrnitostní křivka hustotěrnou metodou kombinovanou s proséváním na sítích a Atherbergovy meze dle Vasiljeva. U získaných hodnot byl pro jednotlivé vzorky vypočten index plasticity a stupeň konzistence. Na základě nově získaných hodnot byla provedena zařídění vzorků podle ČSN 73 1001, které je vyznačeno v technické - petrografických popisech vrtů. Z ČSN 73 1001 pak byly odečteny další tabulkové hodnoty platné pro jednotlivé vzorky. Jedná se především o modul přetvárnosti, úhel vnitřního tření a hodnotu edvozoného normového namáhání. Pro ověření propustnosti byl u velikosti 20 % podílu na křivce zrnitosti zjištěn za pomoci normogramu prof. Mendla orientačně koeficient propustnosti. Veškeré zjištěné hodnoty byly tabularizovány a jsou uvedeny v příloze č. 2 této zprávy. Laboratorními zkouškami bylo zjištěno, že základová půda u 11 vzorků je tvořena soudržnou zeminou patřící do skupiny D 19 nebo B 11 a B 9. Pouze jeden vzorek byl řazen do skupiny D 20. Dva vzorky nesoudržných zemin pak byly řazeny do skupiny C 14.

## 6. Geologické poměry :

Geologické poměry širšího okolí byly popsány v závěrečné zprávě zak. číslo 09 2446 0600 ze září 1978. Proto se zde jimi nebudeme zabývat a věnujeme se přímo faktům zjištěným při doplňujícím průzkumu. Při průzkumu jsme si ověřili, že celý terén kolem projektovaného pavilonu je vyrovnaný a upraven různě mocnými vrstvami navážek. Dále jsme si ověřili, že oproti původnímu staveništi v prostoru nad pavilonem, kde jsou vrty NV 101 až NV - 104 nejsou vyvinuty Šterkopisky, které byly ve starém průzkumu v nižší terase.



Jedná se o zbytky uložené terasy Ohře. V prostoru našich vrtů se nachází pod navážkami slabá vrstva tm. hnědé až hnědé svahové hlíny s obroušenými neopracovanými kameny do 10 cm ů. Pod nimi se nachází béžové hlíny jílovité písčité, z kterých kolísá poměr mezi jílovitostí a písčitostí. Považujeme je též za svahové hlíny deluviálního typu. Pod nimi se nachází slabá vrstva hlinito - písčitého a sládnatého slávis, které bylo pevné až tvrdé konzistence, silně ulehle. Plynule přecházelo do navětrávaného skalního podloží ve kterém byly všechny vrty ukončeny. Na rozdíl od původního posudku byly všechny vrty ukončeny až ve skalním podloží a ne pouze v hlinito - písčitém eluvia. Proto jsme si ověřili, že skalní podloží v prostoru pavilenu tvoří dvojelidné svory a nikoliv žula, jak bylo zjištěno třeba v místě plánované prádelny.

#### 7. Hydrogeologické poměry

Platí závěry uvedené v záv. zprávě z roku 1978. Všechny nově provedené vrty byly suché. Na staveništi bude pouze velmi omezený přítok podzemní vody. Pokud bude po provedení výkopů zřízen kolem staveniště obvodový dren, který bude v úrovni základové spáry, stačí tyto chránit pouze izolací proti zvýšené vlhkosti.

#### 8. Vhodnost staveniště

Staveniště hodnotíme jako vhodné a dostatečně stabilizované, které není ohroženo seismikou.

#### 9. Podmínky pro zakládání

Při návrhu na zakládání musíme vycházet z ČSN 73 1001, kterou bude nutné respektovat v plném jejím rozsahu. Základové poměry na staveništi jsou dle ČSN 73 1001 jednoduché. Lážkový pavilon je náročný z hlediska zakládání. Podle čl. 28 b u staveb náročných v jednoduchých základových poměrech jsou nutné při návrhu základů výpočty podle možných stavů. Přitom se bude postupovat podle částí VIII a IX s použitím směrných hodnot mechanických vlastností základové půdy udaných tabulárně v části



III normy. U tohoto objektu to však nebude zcela nutné, neboť polovina objektu bude podle výsledků doplňujícího průzkumu založena na pevném skalním podloží, které bude nutno vystřílet a druhá polovina, bude spočívat na vrstvě hlinito - písčitého eluvia. Při velké výšce odkopů lze počítat v úrovni základové spáry s hodnotou odvozeného normového namáhání ca = 0,75 - 2,0 MPa.

Na části staveniště, kde budou základy spočívat na pevném skalním podloží bude nutno zřídit pod základovou spárou vyrovnávací vrstva z dusaného štěrku písku mocnou 0,25 - 0,3 m. Jedná se o vyrovnávací pelštář sedání.

#### 10. Zemní práce

V celku platí podmínky uvedené ve zprávě z roku 1976. Změna nastává v průměrné těžitelnosti zeminy, vzhledem k tomu, že základová spára se posunuje u lážkového pavilonu na nadmořskou výšku 416 metrů nad mořem.

Průměrná těžitelnost dle ČSN 73 3050 pro tento objekt je potom následující :

2. třída :	10 %
3. třída :	35 %
4. třída :	25 %
5. třída :	10 %
6. třída :	20 %

Další otázkou zůstává bezpečnost svahu nad objektem lážkového pavilonu. Skalní podloží bylo zjištěno v jednotlivých vrtech v hloubce od 4,9 do 8,2 m od stávajícího terénu.

Přítom skalní podloží v hloubce 4,9 m od terénu je ve vrtu V 103 t.j. nejbližší navrhanému objektu .

Fyzikálně - mechan. vlastností základových zemin jsou uvedeny v příloze zprávy číslo 2.



Stabilita svahu byla řešena graficky za použití moxonogramů podle Taylora a Felleniusa.

Přitom byly do výpočtu dosazeny následující průměrné hodnoty platné pro pokrývané hlíny.

$$c = 0,1 - 0,2 \text{ kp. cm}^{-2}$$

$$\gamma = 2,1 \text{ q. cm}^{-2}$$

$$h = 5 \text{ a } 7 \text{ m}$$

$$\varphi = 28^\circ$$

Jestliže uvažujeme, že v patě svahu bude skalní podloží, a svážné plochy, jsou válcovité a jsou patou svahu, platí po dosazení uvažovaných hodnot, že lze bezpečně otevřít svah pod sklonem minimálně 1 : 2,2. Přitom je uvažován stupeň bezpečnosti 1,2.

Lze proto říci, že při vytvoření stavební jámy pro pavilon bude nutno upravit sklon svahu nad výhledem skalního podloží ve sklonu 1 : 2,2. Přitom je uvažována výška svahu budovaného souhrnnými zeminami 5 - 7 metrů. Pokud by nebylo možné z provozních důvodů otevřít svah pod tímto úhlem, bude nutno jej zabezpečit jiným způsobem, například pomocí pažení, Larsenovou resp. železnou stěnou a nebo milánskou stěnou, která by byla určitě nejbezpečnější.

## 11. Technický závěr :

Podle požadavků projektanta byl proveden doplňující inženýrsko-geologický průzkum na staveništi. Byl vypočten bezpečný sklon svahu v otevřené stavební jámě.

Pokud nebude z provozních nebo technických důvodů dodržen uvažovaný sklon, bude nutno stěnu stavební jámy zabezpečit jiným způsobem.

Bude nutné, aby geolog převzal otevřenou základovou spáru. Průzkumem byly zodpovězeny všechny požadavky projektanta.

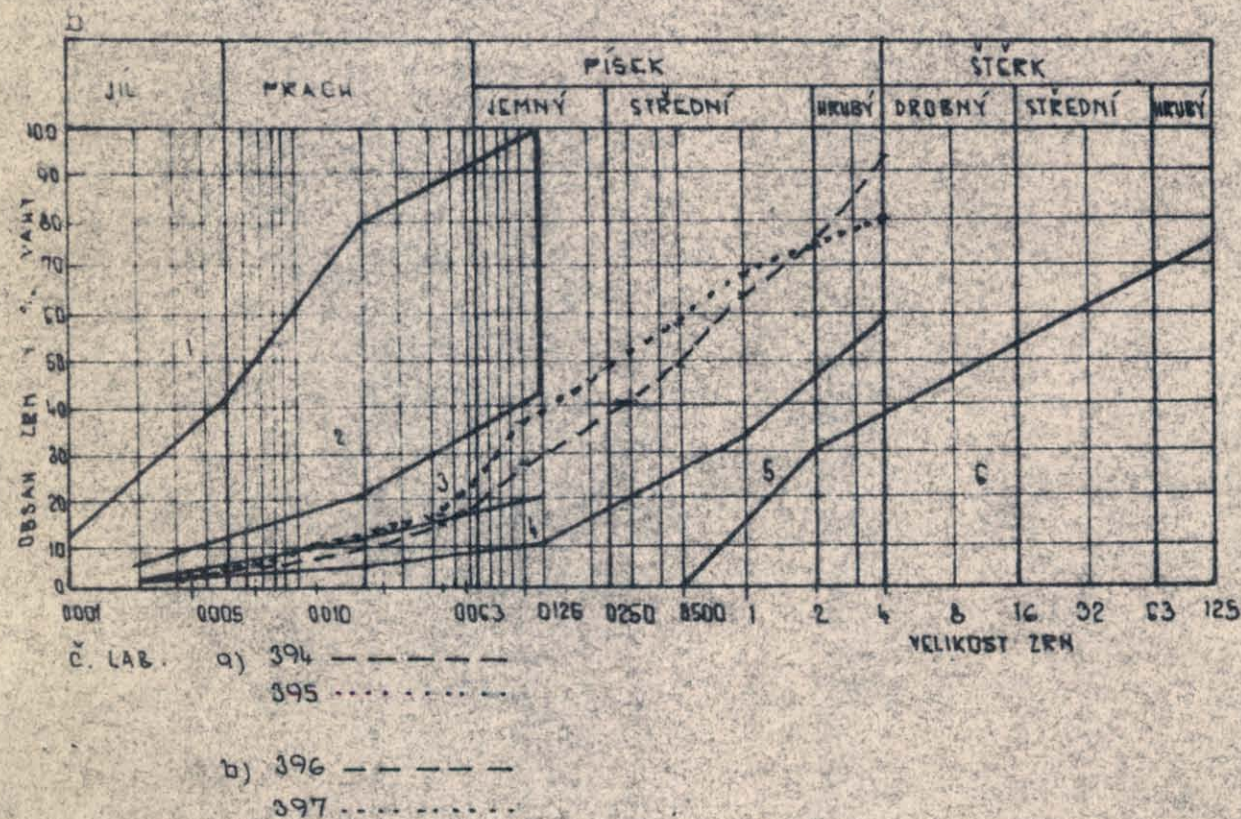
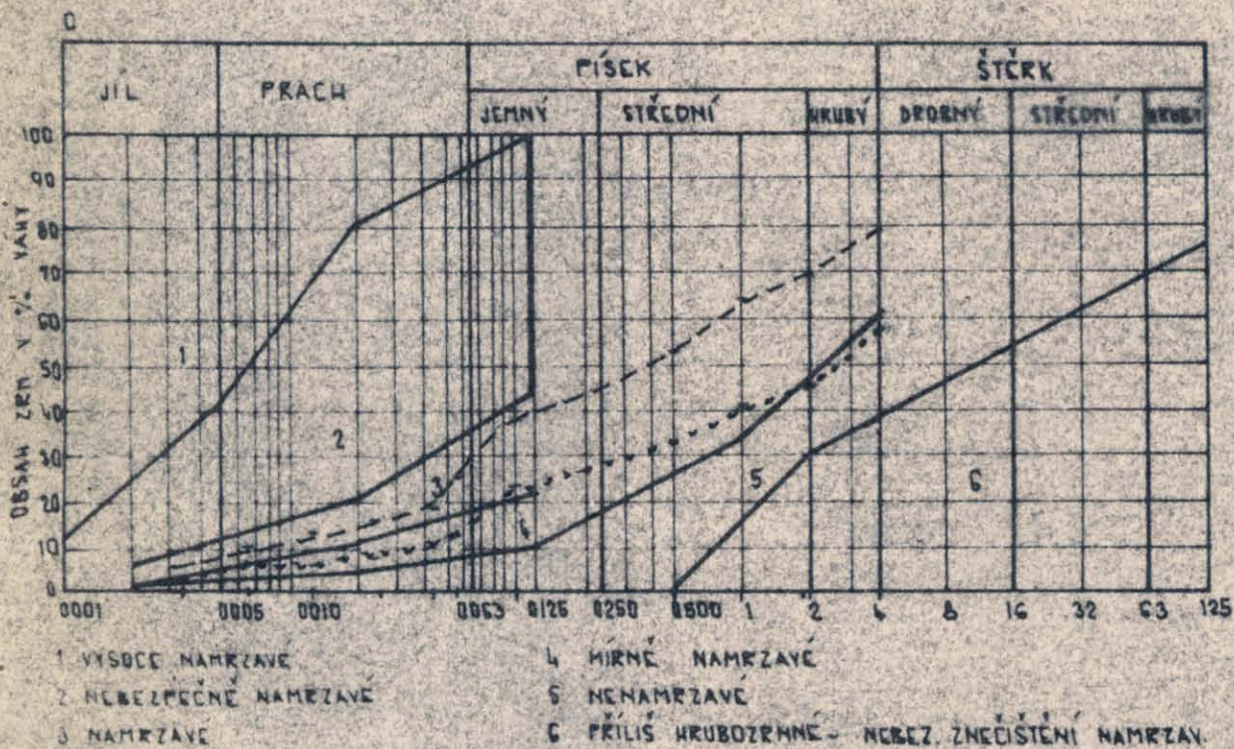


Výsledky laboratorních rozborů



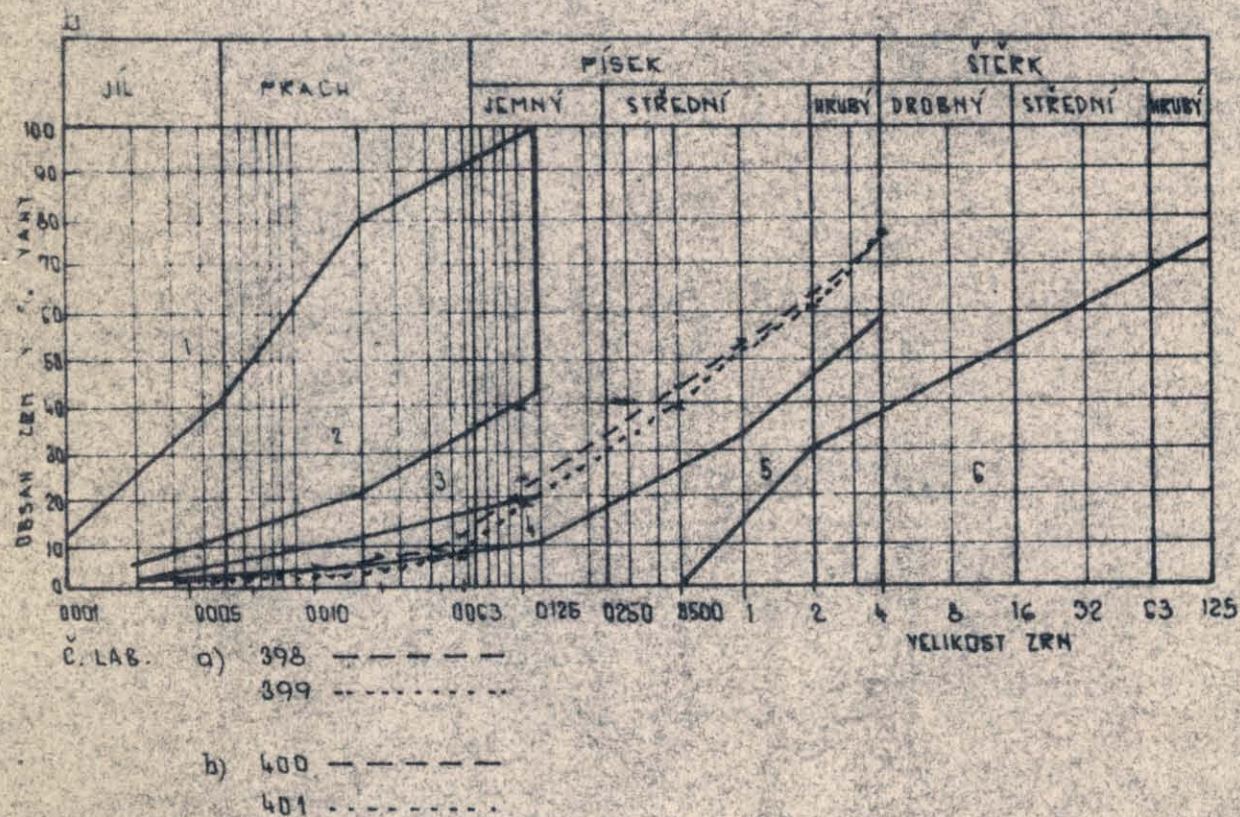
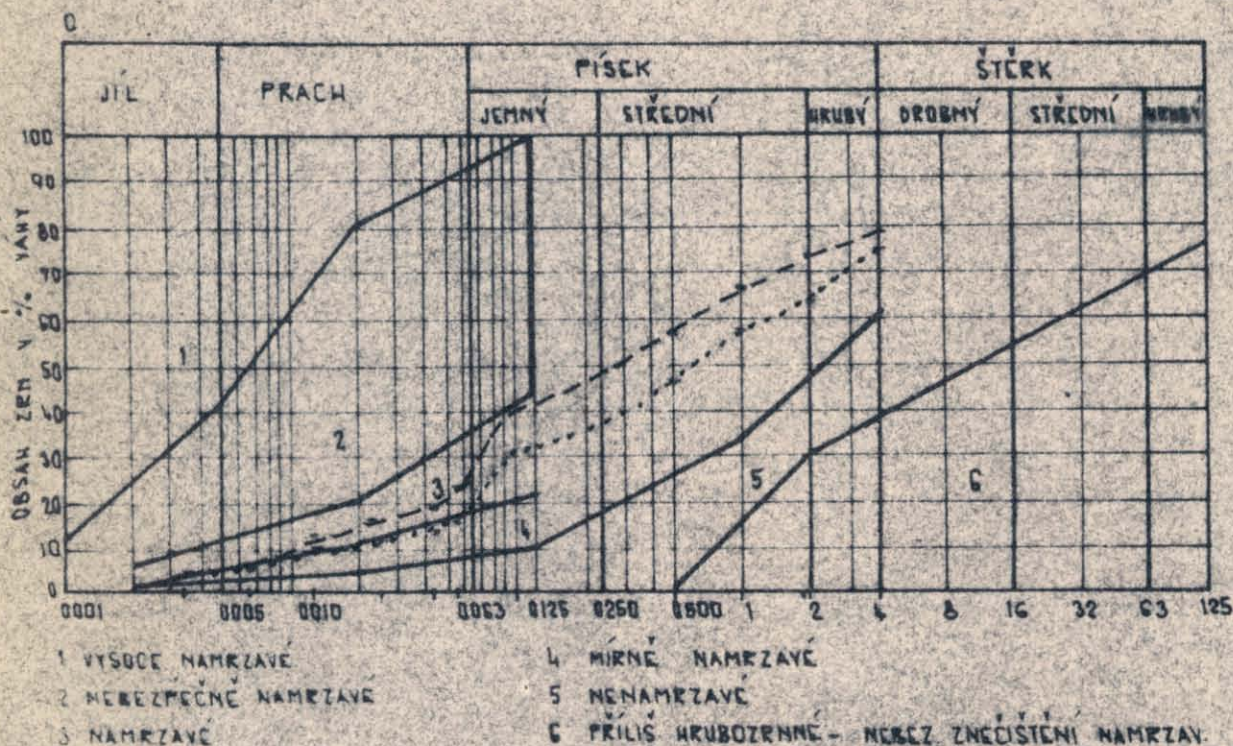
KŘIVKY  
ZRNITOSTI

MÍSTO SOKOLOV  
ZAK. ČÍSLO 0936530600



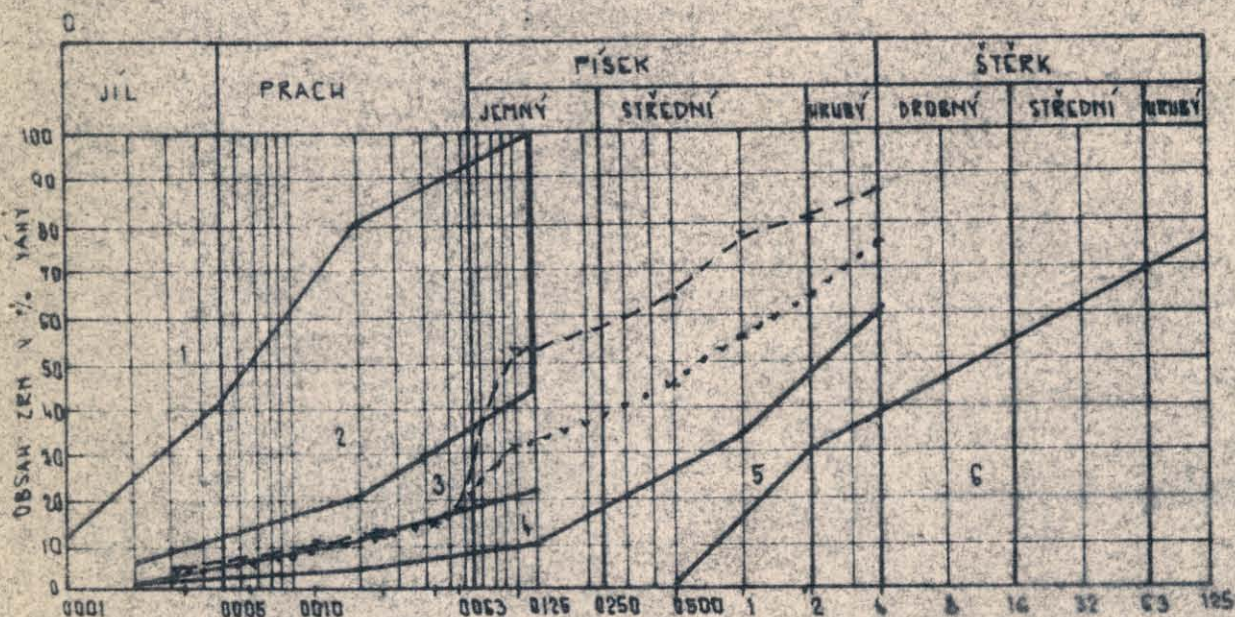


KŘIVKY  
ZRNITOSTI

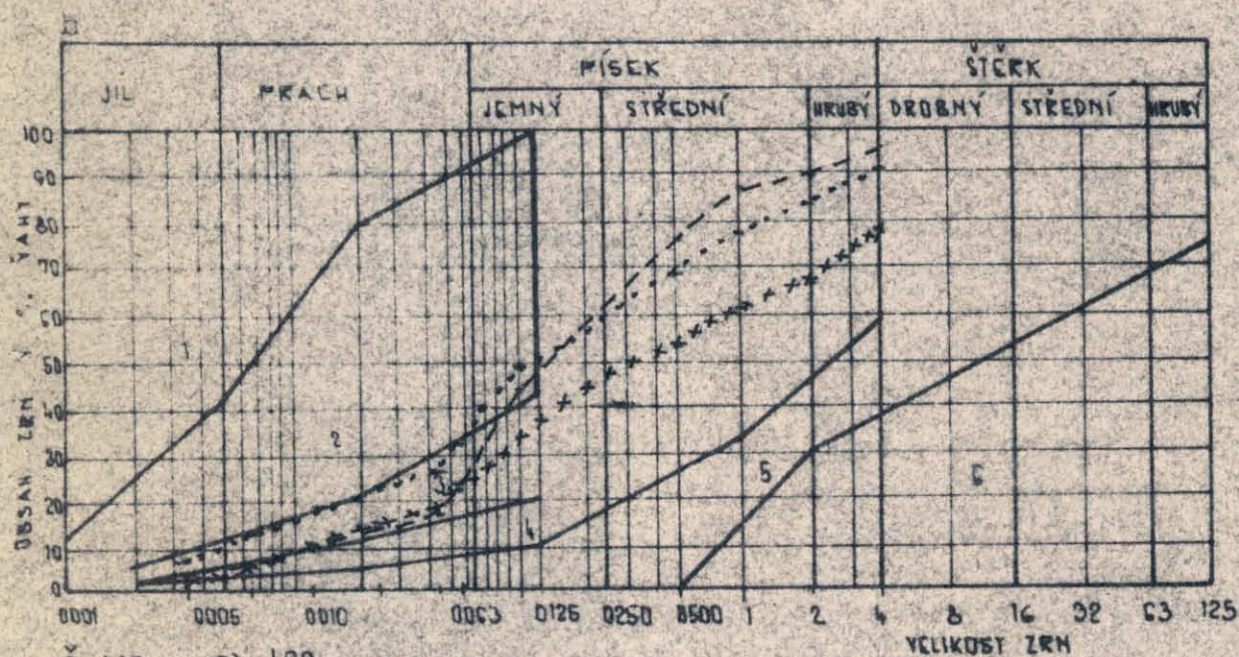




KŘIVKY  
ZRNITOSTI



- 1 VYSOCE NAMRZAVÉ  
2 NEBEZPEČNĚ NAMRZAVÉ  
3 NAMRZAVÉ  
4 MÍRNĚ NAMRZAVÉ  
5 NENAMRZAVÉ  
6 PŘÍLIŠ HRUBOZRNNÉ - NEBEZ ZNEČISTĚNÍ NAMRZAV.



- Č. LAB. a) 402 ---  
403 .....  
b) 404 -.-  
405 .....  
406 x x x x x

MÍSTO SOKOLOV  
ZAK. ČÍSLO 0938530600



AGROPROJEKT  
PRAHA  
STŘ. KARLOVY VARY

# VÝSLEDKY LABORATORNÍCH ROZBORŮ MECH. ZEMIN

KRAJ: ZPČ

INVESTOR: DŮMZ SOKOLOV

ODEBRAL: MUŽÍK

ROZBORY PROVEDL: NĚMEČKOVÁ, DARANDIKOVÁ

OKRES: SOKOLOV

ZAK. ČÍSLO: 093650600

DNE: 18. 6. 1981

DNE: 30. 7. 1981

MÍSTO: SOKOLOV

VZOREK ZEMINY	LAB. ČÍSLO	P.N.	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403
ODEBRÁN	SONDA		V-N 101	V-N 101	V-N 101	V-N 102	V-N 102	V-N 102	V-N 102	V-N 103	V-N 103	V-N 103
	HLoubKA Y M		0,3 - 0,4 m	2,1 - 2,2 m	7,1 - 7,2 m	0,4 - 0,5 m	1,4 - 1,5 m	3,5 - 3,6 m	6,8 - 6,9 m	0,6 - 0,7 m	3,5 - 3,6 m	4,4 - 4,5 m
	Č. POUZDRA		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
POPIS ZEMINY DLE PROHLÍDKY												
ZATŘÍDĚNÍ DLE ČSN 731001			B11	B9	D19	D19	B11	C14	C14	B11	D19	B11
ZATŘÍDĚNÍ DLE ČSN 736826												
ZATŘÍDĚNÍ ZEMINY DLE ZRNITOSTI ČSN 721001												
VLHKOST V %	VÁHA SUŠINY W		15,4	10,3	12,9	16,6	22,3	12,5	12,0	18,6	16,3	14,1
	OBJ. ZEMINY W <sub>n</sub>											
OBJEMOVÁ VÁHA V g/cm <sup>3</sup> ZEMINY	SUCHÉ γ <sub>o</sub>											
	VLHKE γ											
SPECIFICKÁ VÁHA V g/cm <sup>3</sup> γ <sub>s</sub>												
ATTERBERGEROVY HEZE	TEKUTOSTI W <sub>c</sub>		18,2	17,0	15,5	18,0	24,5	-	-	21,0	22,2	17,2
	VLÁČNOSTI W <sub>p</sub>		14,4	14,8	12,8	14,7	20,6	-	-	19,1	17,1	13,1
INDEX PLASTICITY I <sub>p</sub>			3,8	2,2	2,7	3,3	3,9	-	-	1,9	5,1	4,1
STUPĚŇ KONSISTENCE k			0,74	3,04	0,96	0,42	0,56	-	-	1,26	1,57	0,76
ODPOR PROTI USMYKNUTÍ	tg φ											
	φ											
	SOUHRŽNOST kg/cm <sup>2</sup>											
SOUČ. STLAČITELNOST PRO NAPĚTÍ kg/cm <sup>2</sup> DD - DD	1-2											
	2-3											
SHRŠTITELNOST %												
BOBNATOST %												
SOUČINITEL PROPUSTNOSTI K	CM / SEC		1 × 10 <sup>-4</sup>	5 × 10 <sup>-3</sup>	4 × 10 <sup>-3</sup>	1 × 10 <sup>-3</sup>	1 × 10 <sup>-4</sup>	4 × 10 <sup>-3</sup>	1 × 10 <sup>-2</sup>	2 × 10 <sup>-2</sup>	3 × 10 <sup>-3</sup>	4 × 10 <sup>-3</sup>
	CM / DEN											
PROSEDAVOST SPRÁŠÍ %												
PROCTOR STANDART	OPTIM. VLHKOST W <sub>opt.</sub>											
	MAX. OBJ. VÁHA γ <sub>o</sub> MAX.											
PŘÍROVNOST η												
MAX. MOLEK. VLHKOST MAX. W <sub>mol</sub>												
OBSAH O ORG. LÁTEK ŽIVÁNÍM %												
ÚHEL PŘÍROZENÉ SKLONITOSTI PÍS.												
MODUL PŘETVÁRNOSTI E <sub>o</sub> (kp/cm <sup>2</sup> )			20 - 60	500 - 1000	120 - 200	20 - 60	20 - 60	150 - 300	150 - 300	120 - 200	120 - 200	60 - 120
TOT. ÚHEL VNITŘNÍHO TŘENÍ φ <sub>u</sub>			0°	-	28° - 33°	0°	0°	-	-	28° - 33°	28° - 33°	0°
TOT. SOUDRŽNOST C <sub>u</sub> (kp/cm <sup>2</sup> )			0,3	-	0,0 - 0,2	0,3	0,3	-	-	0,0 - 0,2	0,0 - 0,2	0,6
ODVOZ. NORM. NAMÁHÁNÍ kp/cm <sup>2</sup>			0,8	3-5	25	0,8	0,8	2-3	2-3	2,5	4,0	1,5
EFEKT. ÚHEL VNITŘ. TŘENÍ φ				32° - 38°				34° - 36°	34° - 36°			

VZOREK: P - POLOPDRUŠENÝ

N - NEPORUŠENÝ



AGROPROJEKT  
PRAHA  
STŘ. KARLOVY VARY

# VÝSLEDKY LABORATORNÍCH ROZBORŮ MECH. ZEMIN

KRAJ: ZPČ

INVESTOR: OÚMZ SOKOLOV

ODEBRAL: MUŽÍK

ROZBORY PROVEDL: NĚMEČKOVÁ, DARANDIKOVÁ

OKRES: SOKOLOV

ZAK.ČÍSLO: 0936530600

DNE: 18.6.1981

DNE: 30.6.1981

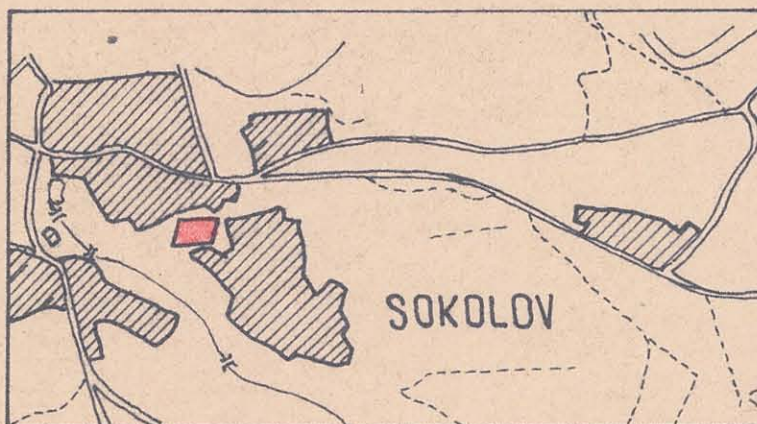
MÍSTO: SOKOLOV

VZOREK ZEMINY	LAB. ČÍSLO	P.N.	404	405	406								
ODEBRÁN	SONDA		V-N 104	V-N 104	V-N 104								
	HLDOUBKA Y.M.		0,1-0,2m	2,2-2,3m	3,7-3,8m								
	Č. POUZDRA		11	12	13								
POPIS ZEMINY DLE PROHLÍDKY													
ZATŘÍDĚNÍ DLE ČSN 731001			D19	D20	B11								
ZATŘÍDĚNÍ DLE ČSN 736824													
ZATŘÍDĚNÍ ZEMINY DLE ZRNITOSTI ČSN 721001													
VLHKOST V %	VÁHA SUŠINY W		15,0	16,2	14,4								
	OBJ. ZEMINY W <sub>m</sub>												
OBJEMOVÁ VÁHA V g/cm <sup>3</sup> ZEMINY	SUCHÉ X <sub>o</sub>												
	VLHKE X												
SPECIFICKÁ VÁHA V g/cm <sup>3</sup> X <sub>s</sub>													
ATTERBERGEROVY MEZE	TEKUTOSTI W <sub>c</sub>		18,3	20,9	18,2								
	VLÁČNOSTI W <sub>p</sub>		13,9	12,9	14,4								
INDEX PLASTICITY I <sub>p</sub>			4,4	8,0	3,8								
STUPĚŇ KONSISTENCE k			0,75	0,59	1,00								
ODPOR PROTI USMYKNUTÍ	tg φ												
	φ												
	SOUHRŽNOST kg/cm <sup>2</sup>												
SOUČ. STLAČITELNOST PRO		1-2											
NAPĚTÍ kg/cm <sup>2</sup> DD-DD		2-3											
SHRŠTITELNOST %													
BOBNATOST %													
SOUČINITEL PROPUSTNOSTI K	CM/SEC		1 × 10 <sup>-3</sup>	2 × 10 <sup>-5</sup>	1 × 10 <sup>-3</sup>								
	CM/DEN												
PROSDAVOST SPRAŠÍ %													
PROCTOR STANDART	OPTIM. VLHKOST W <sub>opt</sub>												
	MAX. OBJ. VÁHA γ <sub>o</sub> MAX.												
PÓROVITOST η													
MAX. MOLEK. VLHKOST MAX. W <sub>mol</sub>													
OBSAH O ORG. LÁTEK ŽIVÁNÍM %													
ÚHEL PŘIROZENÉ SKLONITOSTI PÍS.													
MODUL PŘETVÁRNOSTI E <sub>o</sub> (kp/cm <sup>2</sup> )			60-120	15-40	120-200								
TOT. ÚHEL VNITŘNÍHO TŘENÍ φ <sub>u</sub>			0°	0°	28°-33°								
TOT. SOUDRŽNOST C <sub>u</sub> (kp/cm <sup>2</sup> )			0,0	0,25	0,0-0,2								
ODVOZ. NORM. NAMÁHÁNÍ kp/cm <sup>2</sup>			1,5	0,7	2,5								
EFEKT. ÚHEL VNITŘ. TŘENÍ φ													

VZOREK: P - POLOPORUŠENÝ

N - NEPORUŠENÝ





M-33-62-A-d / SOKOLOV/



ÚZEMÍ PRŮZKUMU

Kreslil NĚMEČKOVÁ	Vypracoval NĚMEČKOVÁ	Odp. proj. MUŽÍK	MUŽÍK	INŽ. JEDNODUŠEC ODSTRČILÍK	KROKOPROJEKT projektový a inženýrský podnik V PRAZE závod 09 Karlovy Vary Majakovského 29	
Investor: DÚNZ SOKOLOV					Kraj: ZPČ	ONV: SOKOLOV
Stavba: SOKOLOV					Zač. číslo:	0936530600
Objekt: NEMOCNICE - II. ETAPA					Stupeň:	IG
Druh stavby: DOPLŇUJÍCÍ INŽ.-GEOLOGICKÝ PRŮZKUM					Forma:	1 A4
Obsah: ORIENTAČNÍ MAPA STAVENIŠTĚ					Měřítko:	1:25.000
					Datum:	08/81
					počet:	3.



Technicko-petrografické popisy sond



Místo : Sokolov  
Investor : OUNZ Sokolov  
Zak.číslo : 09 36530600

# Technické-petrografické popisy vrtů

Sonda	Popis	Zatřídění dle ČSN	
		73 3050	73 1001

## NV 101

0,0-0,3 m	makadam a asfalt	3-4	E
0,3-2,1 m	hnědá písčité hlína s kameny do 3 cm pevná	2-3	B11
2,1-7,1 m	béžová hlína jílovitopísčité, tuhá-pevná	4	D19
7,1-7,4 m	dtto slídnatá, s úlomky sverů a bílými jílovitými záteky	4	B9
7,4-7,7 m	navětrané skalní podšší svery	5-6	A2

Vrt byl suchý.

Poleporušené vzorky zeminy byly odebrány z hloubky 0,3-0,4 m lab.č.394/81  
2,1-2,2 m 395/81  
7,1-7,2 m 396/81

## NV 102

0,0-0,2 m	makadam s asfaltem	3-4	E
0,4-1,4 m	navážka, hlína, skvára, písek, úlomky oceli	3	E
1,4-3,5 m	světle hnědá hlína jílo. písčité, pevná	3	D19
3,5-6,8 m	okrově hnědá až béžová hlína, slabě jílovitá středně až silně písčité, s nepracovanými úlomky navětraných sverů do 3 cm velikosti	3	C14
6,8-8,2 m	světle hnědé, bíle smouhované, hlinito-písč. a slídnaté eluvium sverů		
8,2-8,5 m	slabě navětrané až pevné svery.	5-6	A 2-A3

Vrt byl suchý.

Poleporušené vzorky zemin byly odebrány z hloubky 0,4-0,5 m lab.č. 397/81.

## NV 103

0,0-0,4 m	makadam s asfaltem	1-2	E
0,4-3,5 m	navážka - škvára, písek, hlína, kameny do 10 cm	2-3	E



3,5-4,8 m	hnědá hlína písčitá s nepracovanými kameny do 5-7 cm $\phi$ , pevná	3	D19
4,8-4,9 m	okrově hnědá silně písčitá hlína na přechodu do silně hlinitého písku	3	B11
4,9-5,2 m	pevné svory, slabě navětrané	5-6	A2

Vrt byl suchý.

Poloporušené vzorky zemin byly odebrány z hloubky 0,6-0,7 m lab.č. 401/81.  
3,5-3,6 m 402/81.  
4,4-4,6 m 403/81

#### NV 104

0,0-0,1 m	asfalt	4	E
0,1-0,3 m	hlinitopísčité navážky	2-3	E
0,3-2,2 m	hnědá hlína stř. až silně písčitá, s ojedinělými vtroušenými úlomky navětraných sverů do 5 cm, tuhá	2	D19
2,2-3,7 m	dtto pevná	3	D19
3,7-7,2 m	žlutohnědá až okrově hnědá hlína písčitá s vtroušenými kameny - eluviálního charakteru pevná	3	B11
7,2-7,5 m	pevné, prokořenělé svory	5-6	A2

Vrt byl suchý.

Poloporušené vzorky zemin byly odebrány z hloubky 0,1-0,2 m lab.č. 404/81.  
2,2-2,3 m 405/81  
3,7-3,8 m 466/81.

Vrtné práce byly provedeny strojní vrtnou soupravou typu B 120 M, patřící Báňským stavbám Sokolov.

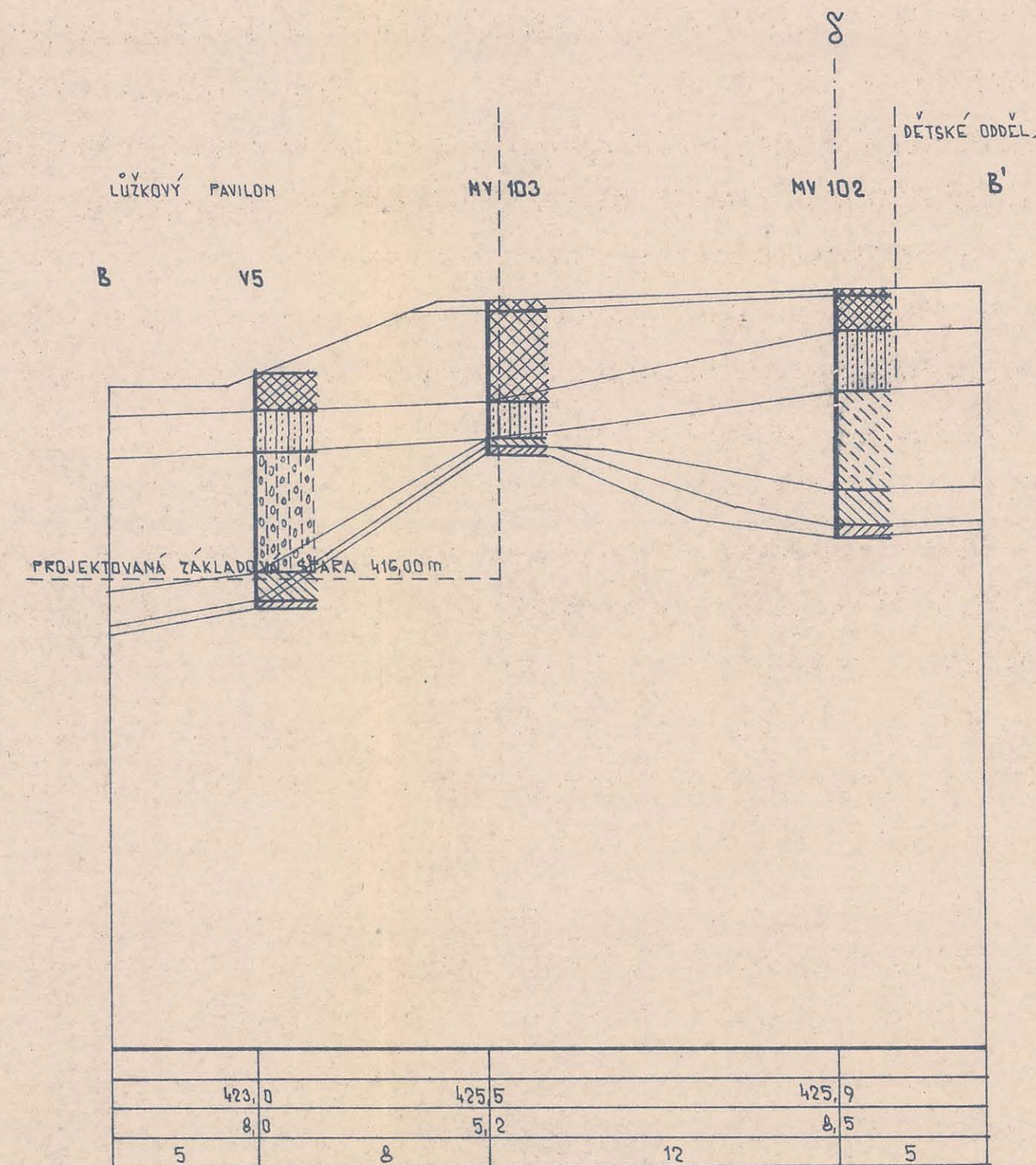
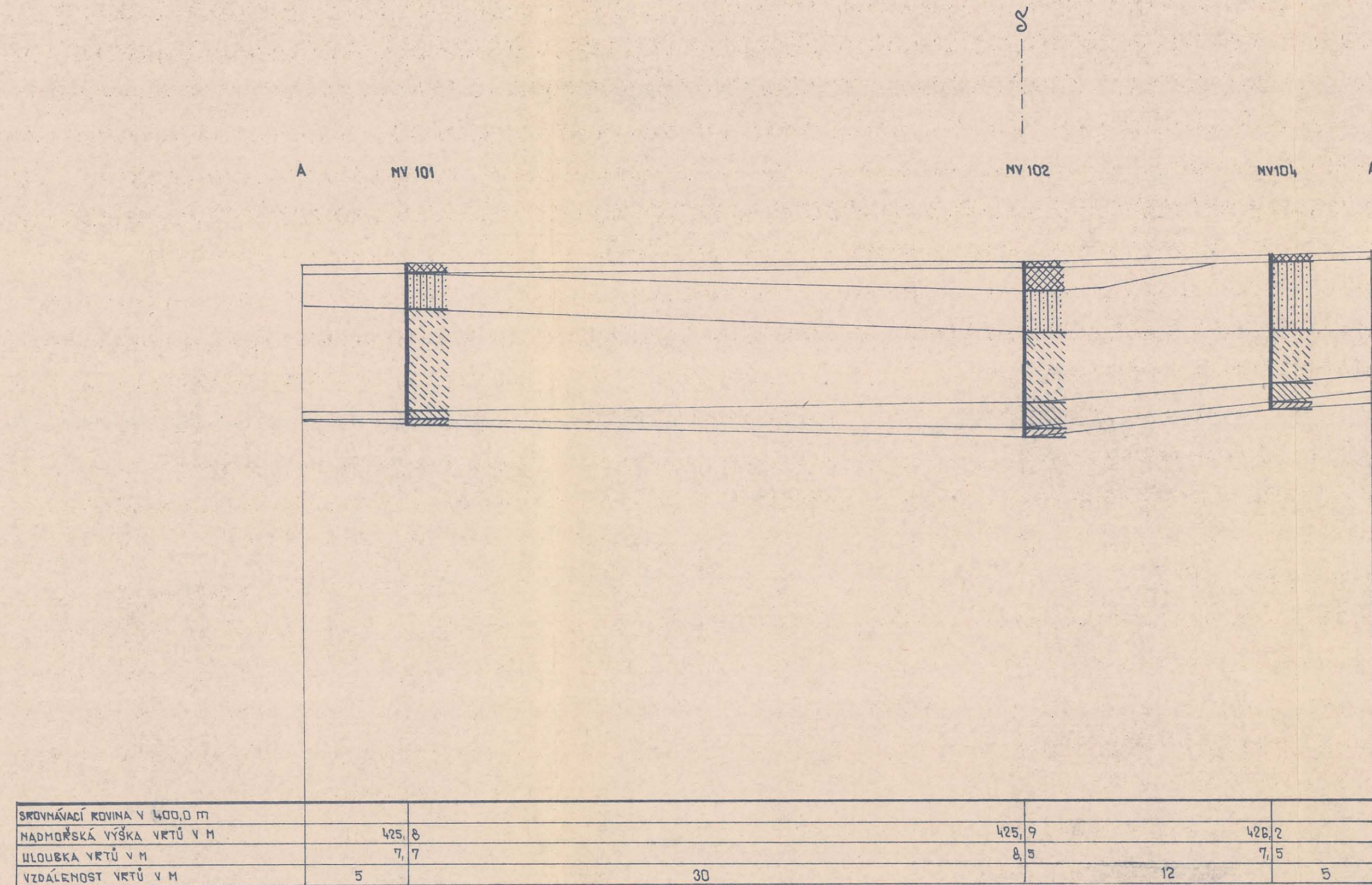
Vrtáno šapou o  $\phi$  280 mm za vedení vrtnístra s. Mičana v době od 2. do 18.6.81.

K.Vary, srpen 1981

Dokumentoval : Petr Mužík

  
**AGROPROJEKT**  
PROJEKTOVÉ A INŽENÝRSKÝ FAKULTA  
V PRAZE  
stavod KARLOVY VARY  
Majakovského 29

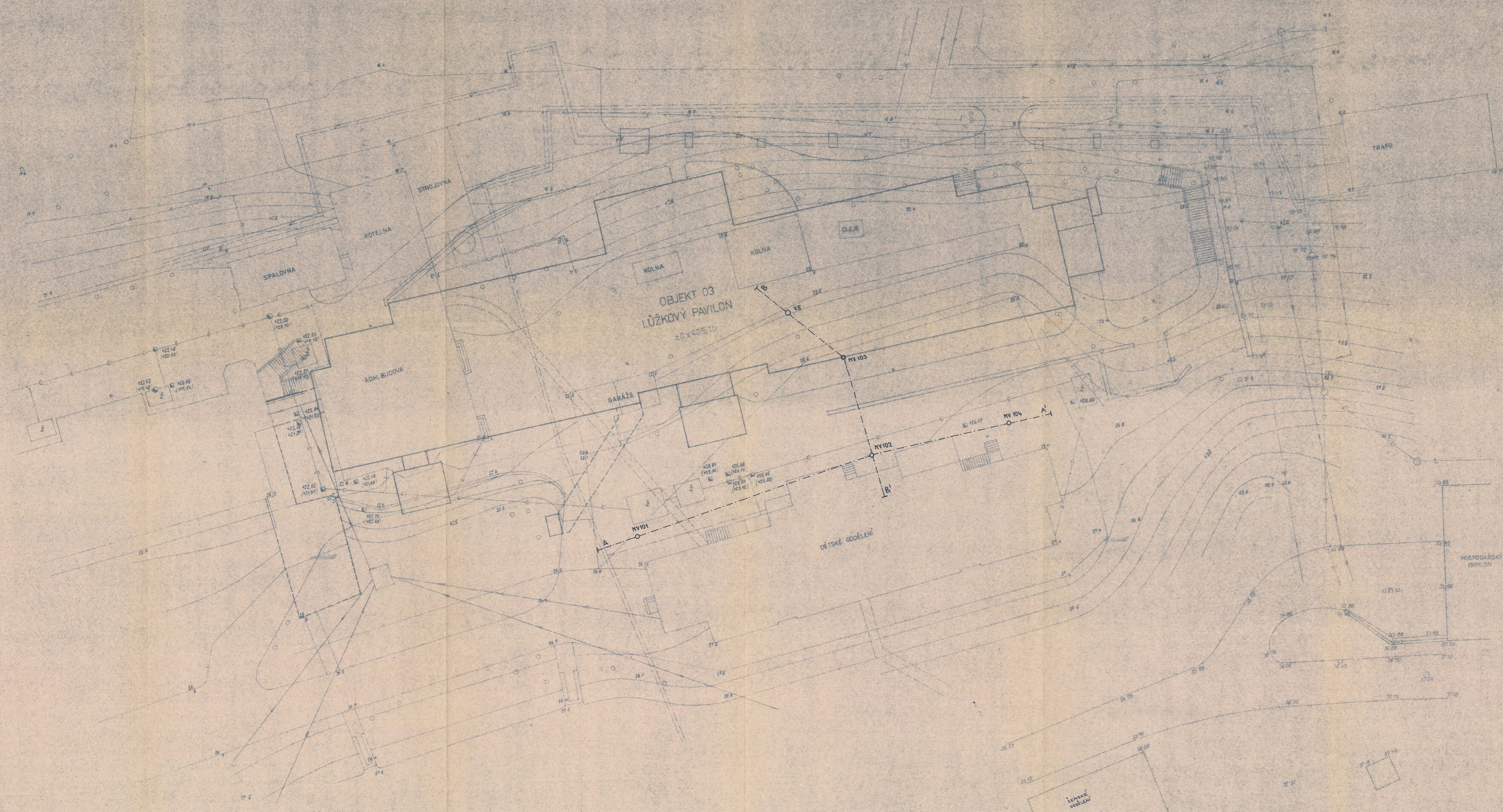




- NAVÁŽKY
- HLÍNA PÍSCITÁ
- ZAHLINĚNÉ ŠTERKOPÍSKY
- HLINITÉ SVORKOVÉ DELUVIUM
- SVORKOVÉ HLINITO-PÍSCITÉ ELUVIUM
- PEVNÉ SVORY
- KŘÍŽENÍ REZŮ

NĚMEČKOVA	NĚMEČKOVA	MUŽIK	MUŽIK	ING. JEDNOŘEZEC	DOŠTRČILÍK	
15	15					
DUMZ SOKOLOV						
IZČ 0 SOKOLOV SOKOLOV						0936530600
SOKOLOV						19
NĚMEČKOVA - II. ETAPA						546
DOPLŇUJÍCÍ INŽ.-GEOLOGICKÝ PRŮZKUM						1:200
GEOLOGICKÉ REZY						08/81
						5.





- SYMBOLY STAVBY:
- PRŮMĚRNÝ PÁROVOD
  - VÝCHOVOD
  - KANALIZACE
  - SELENODROU VH
  - SELENODROU VH

- V5 VRT PROVÁDĚNÝ V PŘEDŘÍZNÉM PRŮŘÍZU  
○ NV101-NV104 VRTY PROVÁDĚNÉ V KRAJÍ PRŮŘÍZU  
A.....A' LINIE GEOLOGICKÉHO ŘEZU

Kreslil	Verovatel	Od pro	zprac	Ver. cel	zprac. cel	ACROUOLIA
NĚMEČKOVÁ	NĚMEČKOVÁ	MURK	MURK	ING. JERONÍM	ODSTĚLUK	projektový a technický podst.
Inventor:	DŮLNĚ SOKOLOV					v PLÁNE
Kraj:	ČR	0	SOKOLOV		SOKOLOV	stavba 03. Instalace Vaz
Stavba:	SOKOLOV					Plánek číslo 29
Alcei:	NĚMEČKOVÁ					090800000
Objekt:	NĚMEČKOVÁ - II. ETAPA					Stavba IG
Druh zpr:	DOPRAVNÍ INŽ. GEOLOGICKÝ PRŮŘÍZ					Formát A4
Účel:	ORIENTAČNÍ MAPA STAVENISTE					Měřítko 1:200
						Datum 08/81
						Stavba IG



Měřičská zpráva



Zak.číslo : 09 365306

Akce : Zaměření průzkumných děl

Kat.území : S o k o l o v - nemocnice II etapa

### Technická zpráva

Druh prováděných prací : Geologický průzkum, vrtané sondy

Počet průzkumných děl : 4

Grafický podklad : Zastavovací plán - koordinační studie 1 : 200

Souřadnicový systém : JTSK

Výškový systém : Balt p.v.

Měřické práce provedeny dle těchto směrnic

Směrnice technického úseku S-42-OT/74  
S-41-OT/74

Výchozí body polohové : Souřadnice vrtů č.V3;V5;V6;V7 na mapě 1 : 200

Postup prací : Geolog závodu s. Mužik zaměřil a zakreslil do mapy  
1 : 200 vrty V 101 - V 104 vzhledem k identifikova-  
telnými bodům.

Vynesením souřadnic vrtů V3 -V7 do mapy 1: 200 získána  
čtvercová síť a z ní odsunuty souřadnice V 101 - V 104  
Vrty V3 - V7 zaměřeny zak.č. 09 24460600 v 7.1978  
Výšky vrtů V 101 - V 104 připojeny na výšky zaměřené  
také na tuto zakázku.

Údaje pro fakturaci : teren členitý v zastavěném areálu nemocnice  
Vzdálenost děl do 100 m

Seznam Příloh : Technická zpráva

Seznam souřadnic a výšek vrtů

Karlovy Vary srpen 1981

Vyhotovil : Černák

AGROPRAKT  
PROJEKTOVÝ A INŽENÝRSKÝ ÚSTAV  
V PRAZE  
závod KARLOVY VARY  
Majakovského 19



Zak.číslo : 09 36530600

Akce : Zaměření průzkumných děl

Kat.území : S o k o l o v - nemocnice II etapa

Seznam souřadnic a výšek vrtů

číslo vrtu	Y	X	výška Balt p.v.
V 101	866 518	1 014 341	425,8
V 102	866 489	1 014 331	425,9
V 103	866 492	1 014 320	425,6
V 104	866 473	1 014 327	426,2

Souřadnicový systém : JTSK

Karlovy Vary srpen 1981

Vyhotovil : Čermák

AGROPROJEKT  
PROJEKT  
VÝKRES  
KARLOVY VARY  
Máj 1981