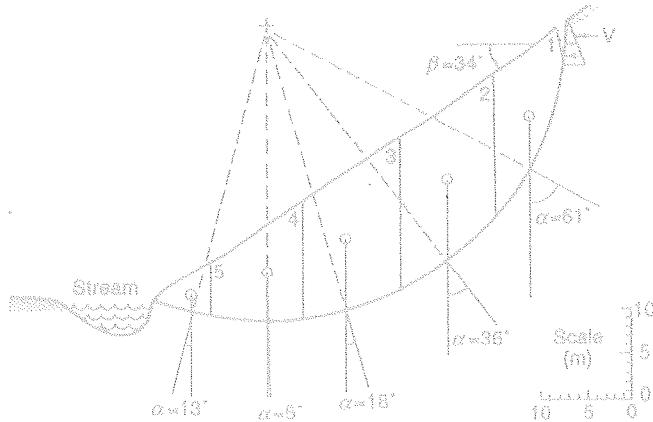


104-075

NYBYGGNAD AV P-HUS VALHALLAGATAN, GÖTEBORGS KOMMUN

STABILITETSUTREDNING

Heden 705:7

INNEHÄLLSFÖRTECKNING

- 1 Orientering
 - 2 Rapport över geotekniska undersökningar
 - 3 Beskrivning av geotekniska förhållanden
 - 4 Planerad byggnation
 - 5 Stabilitet
- Bilaga 1 och 2 laboratorieundersökningar
Bilaga 3 portrycksfördelning
Bilaga 4 skjuvhållfasthet
Bilaga 5 stabilitetsberäkning
Utdrag ur SGF:s och BGS beteckningssystem
Ritning G-3 innehållande sonderingsplan i skala 1:1000
Ritning G-4 innehållande sektion A-A i höjdskala 1:200 och längdskala 1:400

Göteborg 2005-02-16
TELLSTEDT I GÖTEBORG AB
avd geoteknik

Varbergsgatan 12 A
412 65 GÖTEBORG
Tel 031-723 73 00
Fax 031-335 81 09

Handläggare: Andris Vilumson
Tel 031- 723 73 23
andris.vilumson@tellstedt.se

Granskare: Thomas Östergren
Tel 031- 723 73 21
thomas.ostergren@tellstedt.se

Geoteknik

Org nr 55 64 54-0861

104-075

NYBYGGNAD AV P-HUS VALHALLAGATAN, GÖTEBORGS KOMMUN

STABILITETSUTREDNING

1 ORIENTERING

På uppdrag av Göteborgs Stads Parkeringsaktiebolag har Tellstedt i Göteborg AB utfört en stabilitetsutredning för rubricerat projekt.

2 RAPPORT ÖVER GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR

2.1 Utförda undersökningar

- trycksondering i 4 punkter, Tr
- jord- bergsondering i 5 punkter, Jb
- skruvprovtagning i 7 punkter, Skr
- kolprovtagning i 2 punkter, Kv
- montering av 2 st Bat-spetsar för mätning av portryck i leran samt 1 st grundvattenrör för mätning av grundvattennivån i de underliggande friktionslagren.

Upptagna stördas jordprover har benämnts i fält, ostörda kolprover har rutinundersöks i geotekniskt laboratorium samt att kompressionsegenskaperna utvärderats med CRS-försök.

Höjderna är hämtade från VIPROJ AB avvägningsplan över området samt att ytterligare höjder har kompletterats av Tellstedt i Gbg AB utmed Mölndalsån.

2.2 REDOVISNING

Den geotekniska undersökningen redovisas, förutom i denna rapport på:

- bilaga 1 och 2 från geotekniskt laboratorium
- bilaga 3 portryckfördelning
- bilaga 4 skjuvhållfasthet
- bilaga 5 stabilitetsberäkning
- sonderingsplan G-3 i skala 1:1000
- sektionsritning G-4 i höjdskala 1:200 och längdskala 1:400

Betydelsen av använda beteckningar och förkortningar framgår från utdrag ur SGF:s och BGS beteckningssystem som bifogas.

3 BESKRIVNING AV GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDE

3.1 Topografi mm

Undersökningsområdet utgörs av befintliga plana asfalterade parkeringsytor utmed Valhallagatan i söder, se fig 1. I öster avgränsas området av en gång- och cykelväg samt Mölndalsån; i norr av fotbollsplaner samt i väster av bebyggelse.

TELLSTEDT

BYGGKONSTRUKTION GEOTEKNING MÄTTEKNIK



Fig. 1 Ungefärligt läge för undersökningsområdet vid Valhallagatan.

3.2 Geotekniska förhållanden

De sonderade djuren inom undersökningsområdet varierade mellan 9 m i nordväst och 59 m i sydost.

Markytan inom området utgörs av hårdgjorda ytor (asfalt) på ett ca 0,7 m tjockt bär- och förstärkningslager av sand, grus och sten som underlagras av 0,3-1 m fyllnad av lera, trärester, tegel, grus mm.

Därunder följer torrskorpelera och lös – halvfast lera med mäktigheter mellan 8-35 m, de översta 3-8 m av lerprofilen i den östra delen utgörs av gyttjig lera med höga vattenkvoter (över 90 %). Ställvis förekommer även friktionsskikt i leran.

Leran underlagras av friktionsjord med varierande fasthet som sonderats mellan 1-23 m.

Lokalt kan friktionslagret saknas alternativt vara större än redovisade mäktigheter. I den västra delen har bergstopp registrerats på nivån +4 till -39.

I den östra delen av området har inga säkra bergstopp erhållits.

Bergnivån kan naturligtvis variera utöver vad som framgår av utförda sonderingar och släntberg kan lokalt förekomma.

Lerans skjuvhållfasthet (korrigeras med hänsyn till konflytgränsen) är utvärderad från kolprovtagningen i borrhål 4 och 12 (se bilaga 4).

Enligt utvärderingen är skjuvhållfastheten i leran ca 14 kPa mellan nivån +11 till +8 därunder till nivån + 6 ökar skjuvhållfastheten till ca 18 kPa för att därefter successivt minska till ca 14 kPa till nivån +/- 0.

Från nivån +/- 0 tillväxer skjuvhållfastheten med ca 1,4 kPa/m till nivån - 18 och är på denna nivå ca 40 kPa.

Vattenkvoterna W varierar mellan 35 och 99 %. Konflytgränsen W_L varierar mellan 41 och 98 %.

Lerans sensitivitet S_t (d.v.s. känslighet mot störningar) är mellansensitiv, värden mellan 7 och 29 har uppmätts. På nivån + 8 i kolvpavgningspunkten 12 var leran högsensitiv uppmätt värde 68, för fullständig redovisning se bilaga 1 och 2 laboratorieundersökningar.

3.3 Geohydrologi

Två stycken portrycksmätare monterades vid borrpunkt 4 för mätning av portrycket i leran på nivåerna +2,2 och -7,8 samt ett öppet grundvattenrör med filterspets på nivån -25,9. Mätningarna visar att portrycket i stort följer hydrostatiskt tryck (se bilaga 3), grundvattenröret visar på en grundvattennivå +11,84 dvs. ca 0,8 m under befintlig markyta. Mätningarna indikerar på att ingen strömning (dränering) sker i lerlagren.

4 PLANERAD BYGGNATION

I den västra delen av den nu befintliga parkeringsytan planeras att uppföras ett runt parkeringshus. Området öster om parkeringshuset skall användas för buss-parkeringsplatser i markplan, befintliga markhöjder skall bibehållas i möjligaste mån endast mindre uppfyllningar blir aktuellt.

5 STABILITET

5.1 Allmänt

Stabilitetsanalyserna är utförda med PostoGRAF Stabilitet version 3,0. Utvärdering av ingående parametrar och stabilitetsberäkningar är utförda enligt Skredkommissionens anvisningar för släntstabilitetsutredningar (rapport 3:95).

Stabiliteten har analyserats i en sektion (sektion A-A se ritn G-3) ner mot Mölndalsåns bottenprofil från befintlig åprofilen. Sektionen har avvägts och Mölndalsåns bottenprofil är lodad från befintlig bro i söder. Vid beräkningarna har en lågvattenvattennivå på +11,2 m använts (enligt uppgifter från Stadsbyggnadskontoret i Göteborg).

En beräkning har utförts för att ungefär få fram den lägsta vattennivån i Mölndalsåns bottenprofil när den av Skredkommissionen rekommenderade säkerhetsfaktor $F_{komb}=1,35$ inträffar.

Använda portryck i beräkningen är valda utifrån de uppmätta värdena (bilaga 3) i de 2 portrycksmätarna och grundvattenröret. Lerans skjuvhållfasthet är utvärderad från konförsök, värdena är reducerade med hänsyn till konflytgränsen, (bilaga 4).

Lerans dränerade hållfasthetsegenskaper har antagits till $\Phi' = 30^\circ$ och $c' = 0,1 \times T_{fu}$.

Mölndalsåns bottenprofil vid den undersökta delen är utsatt för måttlig erosion och är delvis erosionsskyddad med sten och friktionsmaterial

5.2 Stabilitetsförhållanden

Stabiliteten är kontrollerad för utbredd överlast med 20 kPa från uppställda bussar samt viss uppfyllnad. Överlasten på 20 kPa är troligen något högre än vad de verkliga förhållandena kommer att bli efter planerad utbyggnad.

För erforderliga säkerhetsfaktorer vid nyexploatering detaljerad utredning enligt Skredkommissionens rapport 3:95: $F_{komb} \geq 1,45 - 1,35$ (kombinerad analys).

De utförda beräkningarna visar att säkerheten mot ett kombinerat brott är som lägst $F_{komb}=1,52$ med 20 kPa överlast från parkeringsytan, uppmättta portryck och en lägsta vattennivå i Mölndalsån på +11,20, se bilaga 5.

För av Skredkommissionen lägsta rekommenderade säkerhetsfaktor $F_{komb}=1,35$ inträffar när vattennivån i Mölndalsån understiger nivån ca +10,4, d.v.s. ca 0,8 m lägre än lägsta vattennivån, och med en överlast från parkeringsytan med 20 kPa, se bilaga 5.

Slänten kan klassificeras som tillfredställande stabil även efter den planerade utbyggnaden under förutsättning att påförande av nya laster inte görs större än de som använts vid beräkningen (20 kPa) och att geometrin inte förändras negativt för stabiliteten.

Risken att vattennivån i Mölndalsån av någon orsak skall sjunka under nivån +10,4 bedöms som liten och inga stabilitetshöjande åtgärder skall därför behöva utföras enbart p.g.a. detta.

Göteborg 2005-02-16

TELLSTEDT I GÖTEBORG AB

Avd Geoteknik och Mätteknik



Andris Vilumson
Handl

Sektion/borrhåll Djup/nivå	Benämning	Densitet ρ t/m ³	Vatten- kvot W %	Konifit- gräns W _f %	Sensiti- vitet enl. konprov S_t	Skjutvältfasthet (reducerad) τ_u [kPa *]	Omrärd skjutvält- höjd kPa	Korrekt. faktor μ enl SGt	Anm.	Sammanställning av LABORATORIEUNDERSÖKNINGAR	
										Uppdrag	VALHALLA
3.0	Grågrön,gyttig LERA vass, enst skalrester	1.46 1.46	96 97	98	14	20		0,69			
4.0	Grågrön,gyttig LERA vass	1.45 1.48	98 99	97	15	21		0,69			
6.0	Gröngrå,gyttig LERA Gröngrå,gyttig LERA	1.48 1.50 1.50	89 90 92	97 92	14	25		0,71			
8.0	Gröngrå,gyttig LERA	1.50 1.52 1.53	90 85	90	13	23		0,72			
10.0	Grå LERA	1.56 1.61 1.62	70 71	79	11	20		0,76			
12.0	Grå LERA	1.50 1.50 1.49	94 92	84	22	19		0,74			
15.0	Grå LERA	1.50 1.50 1.50	88 93	82	29	20		0,75			
20.0	Grå LERA	1.62 1.63 1.65	63 65	67	18	26		0,82			
25.0	Grå,sulfidiskitad,siltig LERA	1.72 1.72	51 56	52	21	32		0,92			
30.0	Grå,sulfidiskitad,siltig LERA	1.88 1.83	35 42	41	20	39		1,02			
		1.82									

Längsta kolumner är avsedda för resultat av specialundersökningar
Nedanställda förkortningar kan tex. användas:
Skj = direkt skjutprov
Kom = komförsök
Pac = kompressionsförsök

* Skjutvältastheten, karakteristiskt värde, har utvärderats enl. SGF:s
laboratoriekommité 1984.
Skjutvältastheten har ej reducerats med hänsyn till gyttjehåll eller
konfutatans.

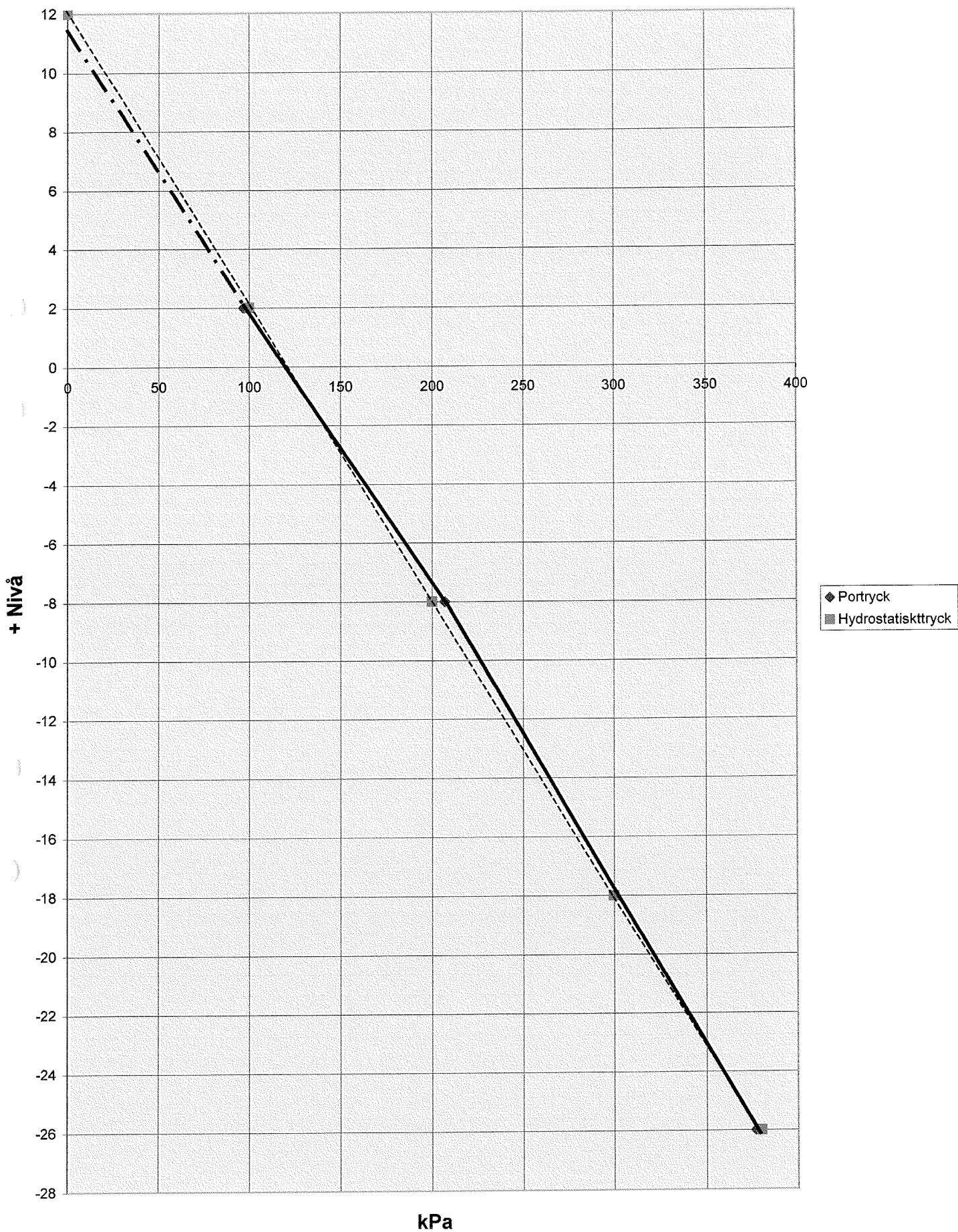
BILAGA 2

TELLSTEDT BYGGKONSTRUKTION GEOTEKNIK MÄTTEKNIK										Sammanställning av LABORATORIEUNDERSÖKNINGAR					
PROVTAGNING Datum: 20040818 MI										Uppdrag VALHALLA					
Provtagningsredskap Skr, Kv St II		LABORATORIEUNDERSÖKNINGAR Datum: Godkänd den 040825 Lab utfört B Alfredsson								Uppdragsnr. 104-075		Tabellnr, planschnr el. likn			
Sektion/borrhåll Djup/nivå	Benämning	Densitet ρ t/m ³	Vatten- kvot W %	Konfylt- gräns W_L %	Sensitiv- itet enl. S _t Konprov	Skjuvhållfasthet (reducerad) τ_{fu} kPa *)	Omränd skjuvhåll- fasthet enl SGI Konprov	Korrekt- faktor μ enl SGI Konprov	Anm.						
12	Stab vy i bln 2.3 m u my (040819)	1.80 1.75	36			1.55									
2.0	Grå, rostfammig TORRSKORPELERA	1.59 1.62 1.61	69 67	79 7	7	20	0,76								
3.0	Grå, svagt gyttjig LERA, enst skalrester	1.70 1.75 1.55	65 62	71 11	11	20	0,80								
4.0	Grå LERA, sandskikt grovgrus, skal Grå LERA, skal	1.54 1.56 1.57	80 74	68	68	17	0,81								
5.0	Grå LERA, skal	1.60 1.61 1.61	70 67	62	21	20	0,85								
7.0	Grå LERA, skalskikt														

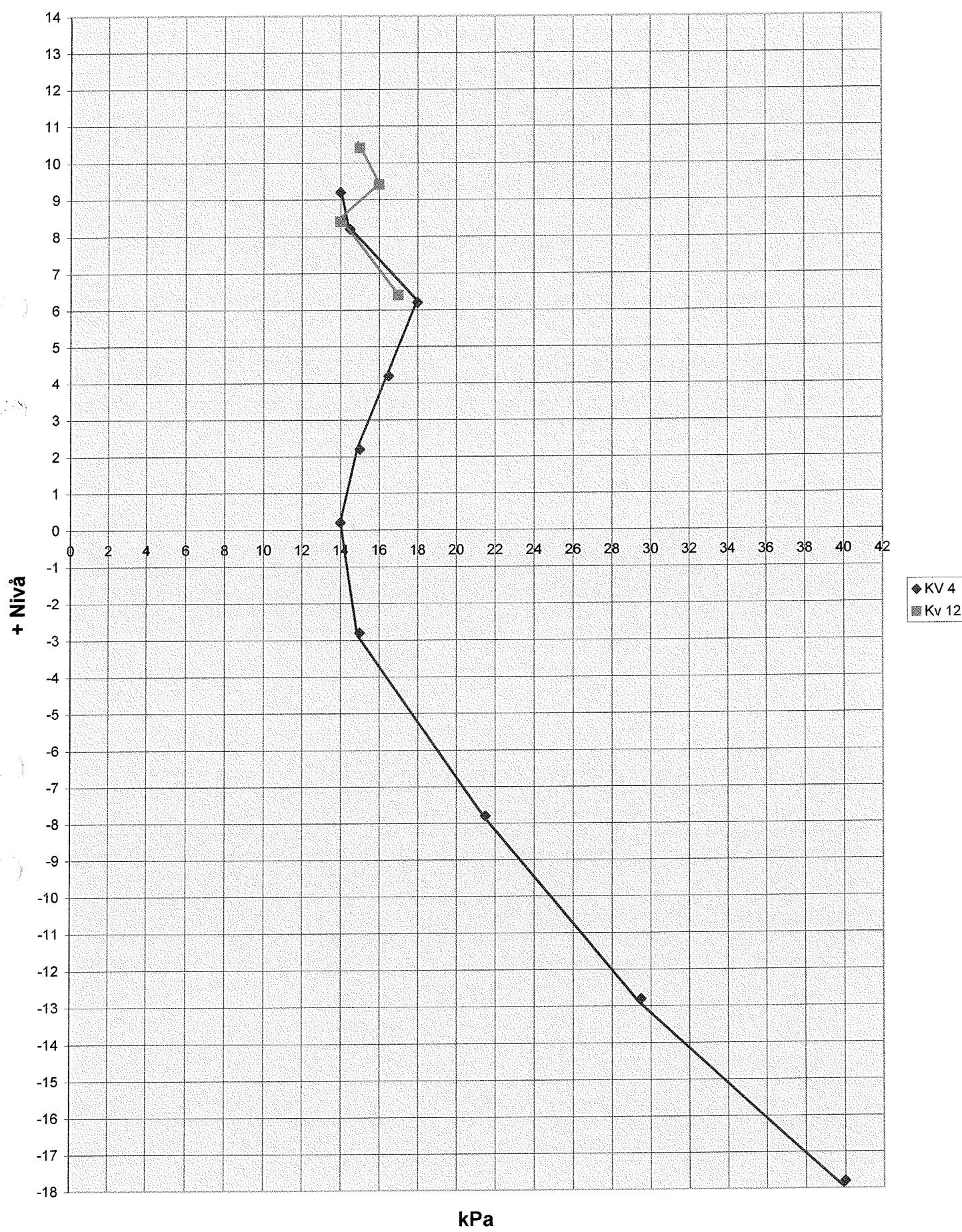
Lediga kolonner är avsedda för resultat av specialundersökningar
Nedanstående förkortningar kan tex användas:
Skj = direkt skjutprov
kom = komfördelning
pac = kompressionsförsök

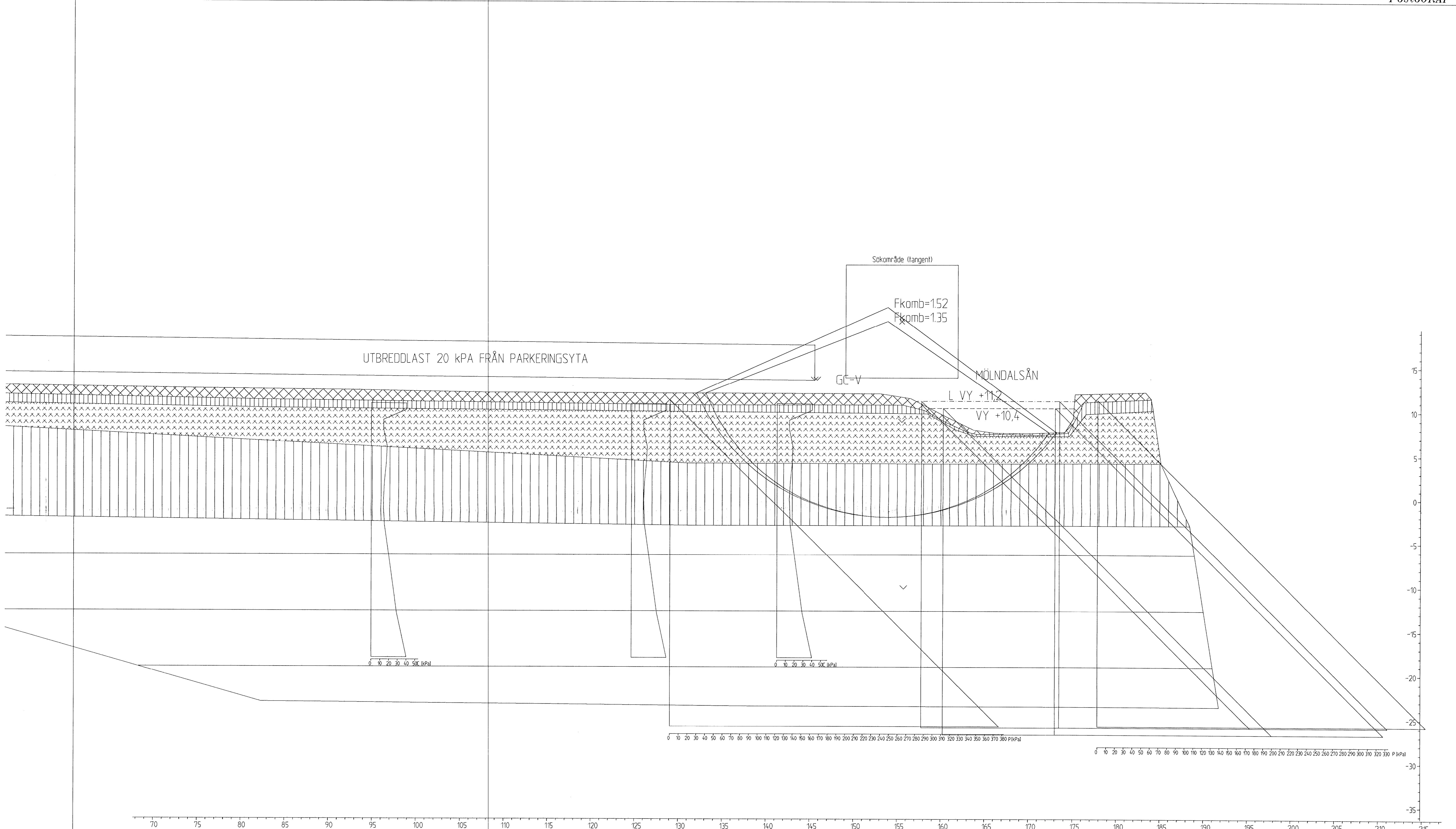
* Skjuvhållfastheten, karakteristiskt värde, har utvärderats enl. SGFs s
laboratoriekommitté 1984.
Skjuvhållfastheten har ej reducerats med hänsyn till gyttighet eller
konfördelning.

PORTRYCKSFÖRDELNING,
Valhalla Arb. nr 104-075



Utvärdering reducerad skjuvhållfasthet,
Valhalla Arb nr 104-075





Material	nr	Densitet	Fi	C'	C	Aa	Ad	Ap
Fyll	1	190	38.0	0.0	10.0+C	100	100	100
Lef	2	180	32.0	4.0	C-profil	100	100	100
gyLe	3	150	30.0	15	C-profil	100	100	100
Lera	4	150	30.0	20	C-profil	100	100	100
Lera	5	170	30.0	30	C-profil	100	100	100

Fc=135

Resultatfil : T:\2004\10ADSA~1\G\STABGRAFRIT\VALHALLAR2

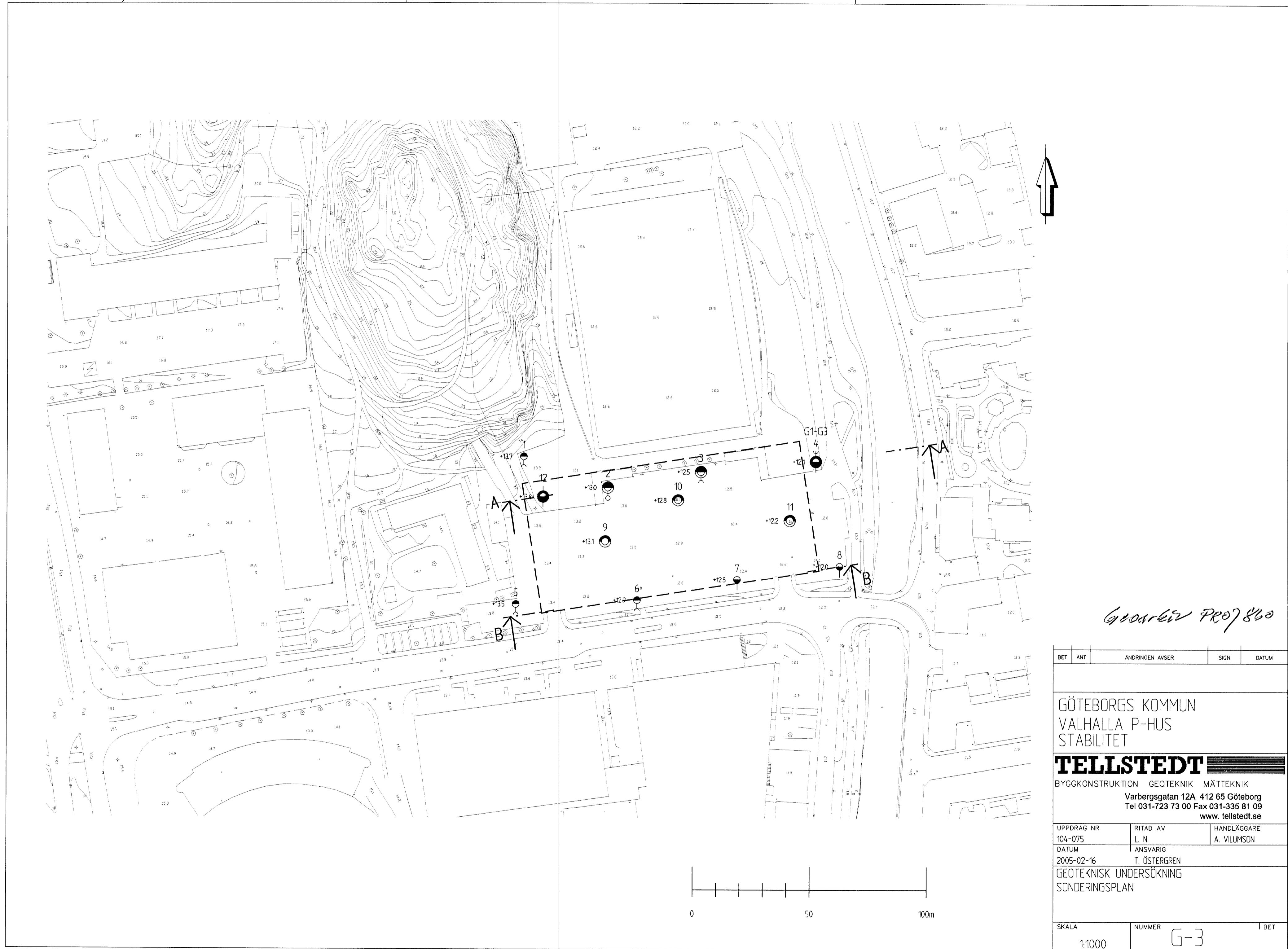
Fc=152

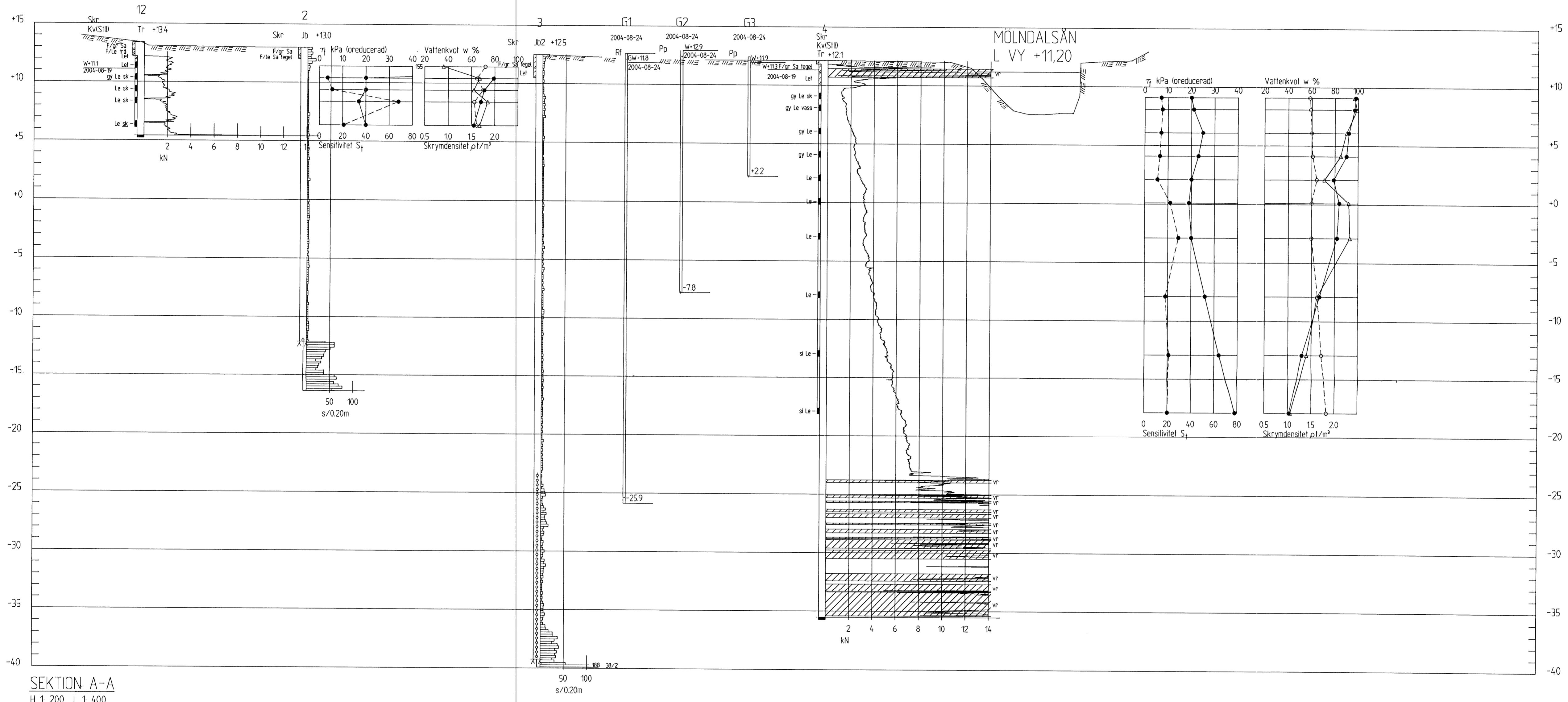
Resultatfil : T:\2004\10ADSA~1\G\STABGRAFRIT\VALHALLAR1

- Fyll
- Lef
- gyLe
- Lera
- Lera

STABILITET
P-HUS VALHALLA
Uppdrag Nr
104-075
SKALA 1:200
HANDLÄGGARE
A. VILUMSON
2005-02-16

TELLSTEDT
BYGGKONSTRUKTION GEOTEKNIK MÄTTEKNIK
Varbergsgatan 12A, 412 65 Göteborg
Tel 031-723 73 00 Fax 031-335 81 09
www.tellstedt.se





BET	ANT	ÄNDRINGER AVSER	SIGN	DATUM
-----	-----	-----------------	------	-------

GÖTEBORGS STAD
VALHALLA P-HUS
STABILITET

TELLSTEDT

BYGGKONSTRUKTION GEOTEKNIK MÄTTEKNIK
Varbergsgatan 12A 412 65 Göteborg
Tel 031-723 73 00 Fax 031-335 81 09
www. tellstedt.se

UPPDRAF NR	RITAD AV	HANDELAGGARE
104-075	L. N	A. VILUMSON
DATUM	ANSVARIG	

2005-02-16 T. ÖSTERGREN

SEKTION A-A

SKALA	H 1:200	NUMMER	BET
	L 1:400	G-4	