



BKG AB

KONSULTERANDE INGENJÖRER

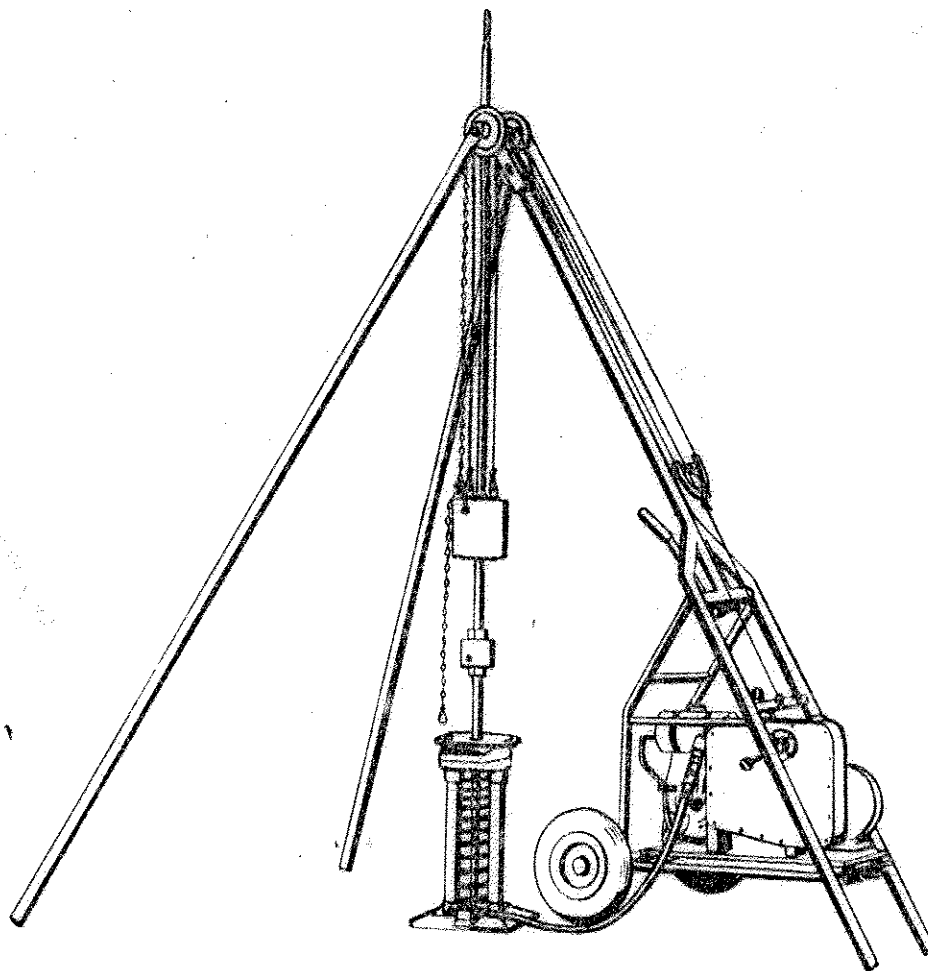
Arb.nr. 831214

Handl. Tommy Lindqvist

116181

FLENS KOMMUN
Stadsarkitektkontor
Inlämnad 04 08. 17
Dnr. 168

ÖVERSIKTLIG GEOTEKNISK UNDERSÖKNING FÖR OMBYGGNAD AV TELEMECANIQUE ANLÄGGNINGAR I KV. HARVEN NR 1 INOM FLENS KOMMUN.



1984-02-29

INNEHÅLL

INNEHÅLLSFÖRTECKNING

1. ALLMÄNT.....	1
1.1 ORIENTERING.....	1
1.2 UTSÄTTNING OCH AVVÄGNING.....	1
2. GEOTEKNISK UNDERSÖKNING.....	1
2.1 UNDERSÖKNINGENS OMFATTNING.....	1
2.2 TERRÄNG.....	1
2.3 TERRÄNG.....	2
2.4 RESULTAT.....	2
3. GRUNDLÄGGNINGSREKOMMENDATIONER.....	2
4. SLUTORD.....	3
4.1 SCHAKTNING.....	3
4.2 PÅLVERK.....	3
RITNING REDOVISANDE BORRHALSPLAN OCH SONDERINGSDIAGRAM.....	M1
GEOTEKNISKA BETECKNINGSBLAD	

ÖVERSIKTLIG GEOTEKNISK UNDERSÖKNING FÖR OMBYGGNAD AV TELEMECAN- NIQUES ANLÄGGNINGAR I KV. HARVEN NR 1 INOM FLENS KOMMUN.

1. ALLMÄNT

1.1 ORIENTERING

I samband med att Telemecanique i Flen planerade att riva befintlig lagerbyggnad inom kv. Harven nr 1 och ersätta denna med ett nytt höglager och kontor, erhöll BKG AB i uppdrag, att inledningsvis utföra en översiktlig geoteknisk undersökning. Undersökningen skall i första hand klarlägga grundläggningsmetodiken och därmed möjliggöra att byggnadskostnaden noggrannare kan bestämmas.

1.2 UTSÄTTNING OCH AVVÄGNING

Utsättning av borrhäls punkter utfördes från befintlig lagerbyggnad.

Avvägning av markytan vid borrhäls punkter samt av befintliga golv utfördes från fixpunkt F60 (dubb i betongsockel) med höjdgivelsen +26,031 (enligt Flens kommun) och belägen på den väster om Telemecanique belägna syfabriken.

2. GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

2.1 UNDERSÖKNINGENS OMFATTNING

Fältundersökningen utfördes av ingenjör Ulf Wallén och ingenjör Jan Arvidsson, BKG AB, den 21 februari 1984 och omfattade vikt- och sticksondering i sex punkter.

2.2 TERRÄNG

Undersökningsområdet utgöres av en befintlig lagerbyggnad med pågående verksamhet, varför undersökningen bedrevs utvändigt i anslutning till fasader. Rent topografiskt kan konstateras att lagerbyggnaden ligger i en sydsluttning men i övrigt var markytan snötäckt, varför ytterligare okulära observationer ej var möjliga.

2.3 REDOVISNING

Resultatet av BKG:s undersökningar redovisas på ritning M1 med borrhålsplan och sonderingsdiagram. Använda beteckningar hänförs till Svenska Geotekniska Föreningens blad 1-4.

2.4 RESULTAT

Vid byggnadens norra långsida (hål 1, 2 och 3) utgöres undergrunden överst av ett 0,2-0,5 meter tjockt fyllnadslager med friktionsmaterial. Under detta påträffades ett tunt lager kohesionsjord (0,5 meter lera), som sedan ånyo övergår i friktionsmaterial. Totala djupet till förmodat berg från befintlig marknivå varierar mellan 2,5 meter i hål 3, 4,4 meter i hål 2 och 3,3 meter i hål 1.

I byggnadens södra del (hål 4, 5 och 6) återfanns i princip samma jordlager som längs norra fasaden. Överst 0,5 meter uppfyllnad med friktionsjord och under detta ett lerskikt med en mäktighet av 2,2-3,0 meter. Under lerskiktet påträffades ånyo friktionsmaterial men materialet verkar inom detta område vara lösare lagrat samt bestå av finare fraktioner och vara mera ensartat (sandkaraktär). Totala djupet till förmodat berg från befintlig marknivå, varierar från 4,5 meter i hål 4 till 3,7 meter i hål 6. I hål 5 däremot erhöles inget entydigt bergsvar utan sonderingen avbröts på 6,0 meter djup, då sonderingsstången ej kunde neddrivas ytterligare med normalt förfaringssätt - tyder på mycket hård morän eller sprickzon i berg.

Kontrollavvägning av befintliga golvnivåer resulterade i följande: Lastbrygga +27,74, kontor öster om planerat höglager +27,65 samt lager söder om planerat höglager +27,56.

3. GRUNDLÄGGNINGSREKOMMENDATIONER

Grundläggning utföres med stödpålar till fast botten i södra fasaden och med plintar grundlagda på fast friktionsmaterial i norra fasaden. I byggnadens centrala delar måste geoundersökningen kompletteras för att bestämma var plintgrundläggningen skall övergå i stödpålning.

4. SLUTORD

4.1 SCHAKTNING

Schaktningsarbetena bör bedrivas enligt anvisningar i Mark AMA 83 kapitel B5. Vidare bör följande beaktas:

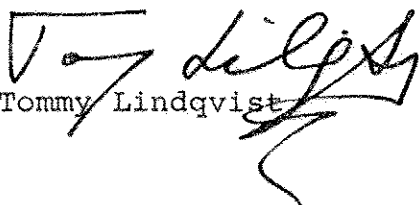
- . Vid schaktdjup mindre än 1,2 meter kan slänterna göras vertikala.
- . Vid schaktdjup till maximalt 2,0 meter bör släntlutningen ej vara brantare än 4:1.

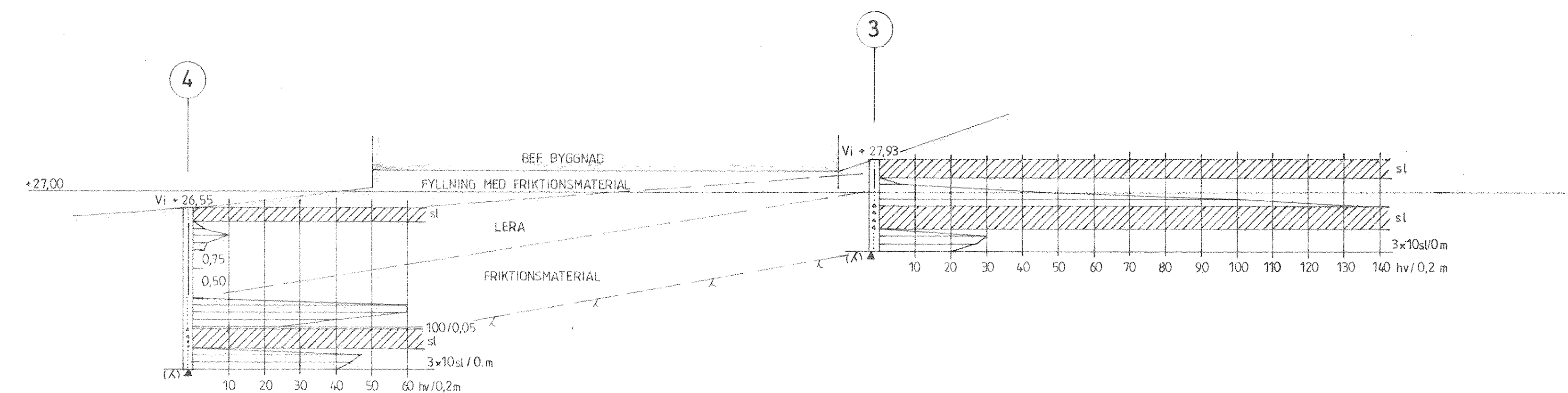
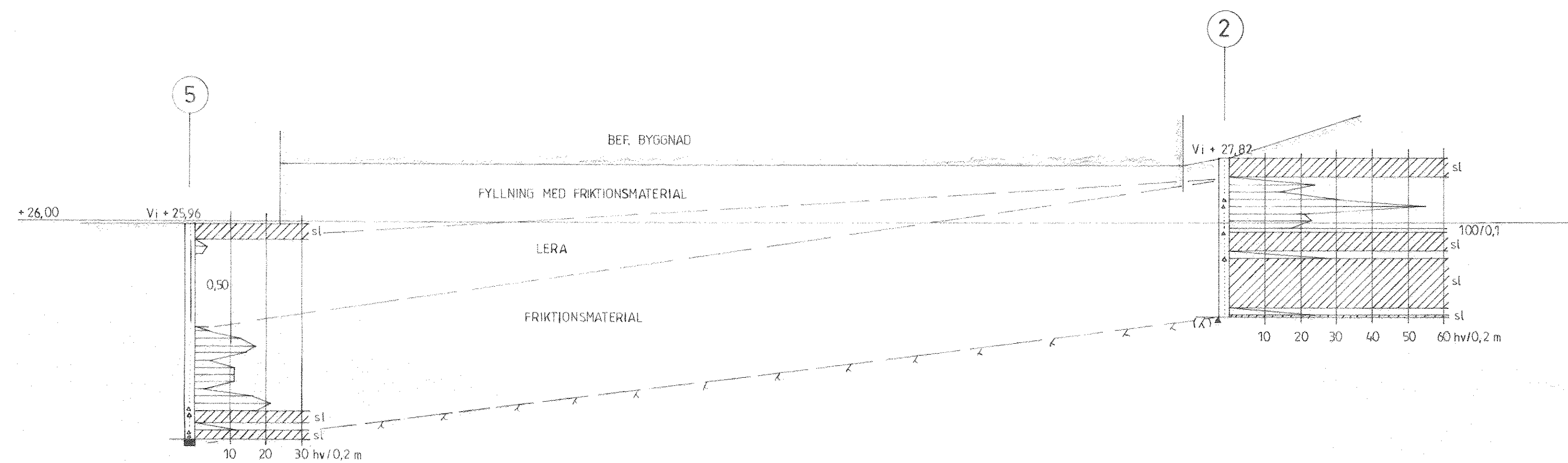
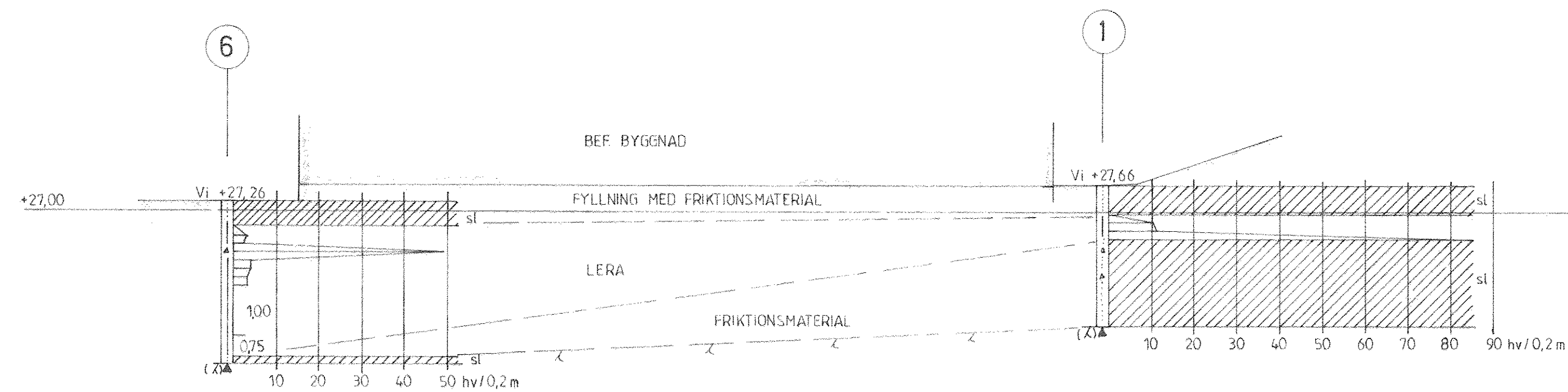
4.2 PÅLVERK

Pålningsarbetena bör bedrivas enligt anvisningar i Mark AMA 83 kapitel C6 och enligt Svensk Byggnorm SBN 1980, utgåva 2, kapitel 23:3.

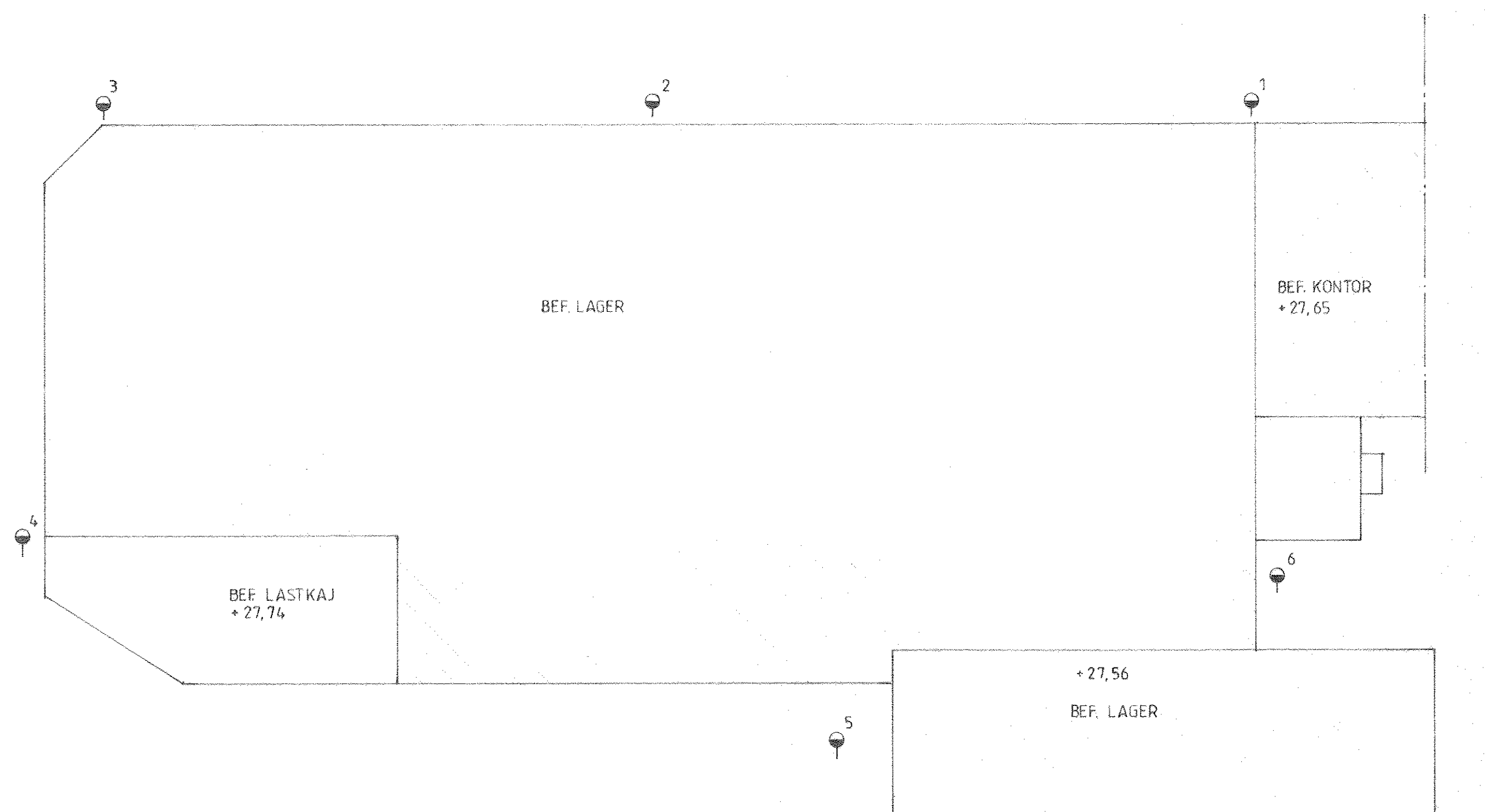
Vällingby 1984.02.29

BKG AB


Tommy Lindqvist



PLAN
1:200



BETECKNINGAR
SE SVENSKA GEOTEKNISKA FÖRENINGENS 'BLAD 1-4

— — — FÖRMODAT BERG OCH/ELLER STENBLOCK

168
04.08.17

REV.		ANT.	REVIDERINGEN AVSER	SIGN.	DATUM
BKG AB Friherregatan 80 • 162 34 Vällingby Tel. 08/89 99 40					
RITAD	ÖHW	KONSTR	GRANSK.		
VÄLLINGBY 1984.02.29		RITN. NR.		ARB. NR.	SKALA
1:100, 1:200		M1		841214	1:100, 1:200
REVIDERINGEN AVSER					

GEOTEKNISK UNDERSÖKNING
K.V. HARVEN NR. 1
FLENS KOMMUN
BORRHÅLSPLAN OCH SONDERINGS-
DIAGRAM