## PM Geoteknik

## Geoteknisk undersökning avseende ny Detaljplan Grunnebo södra

2022-06-14 Reviderad 2024-03-08





## Ändringsförteckning

Ver	Datum	Ändringsbeskrivning	Granskad	Godkänd av

Uppdrag Uppdragsnummer Kund Datum

Dokumentreferens

Vänersborg, Grunnebo södra 30041945 Vänersborgs kommun 2022-06-14 Reviderat 2024-03-08 NT p:\22363\30041945\_vänersborg.\_grunnebo\_sö dra\000\19\_original\doc\pm\rev1\pm\_30041945 \_grunnebo\_södra\_rev1.docx

## Innehållsförteckning

1	Objekt	5
2	Ändamål	5
3	Jordlager- och grundvattenföljder	6
4	Stabilitet	
4.1	Säkerhetskrav	6
4.2	Beräkningsparametrar	6
4.2.1	Vattenstånd	7
4.2.2	Laster	
4.2.3	Beräkningsfall	7
4.3	Stabilitetsberäkningar väg och dagvattenmagasin	7
4.4	Resultat stabilitetsberäkningar	8
4.5	Slutsats stabilitetsberäkningar	8
5	Sättningar	8
5.1	Bullervallar	
6	Övrigt	8
	5	-

### Ritningar

Namn	Тур	Skala
G0202	Plan	1:1000 (A1)
G0903	Sektion	1:100 (A1)
G0904	Sektion	1:100 (A1)

## Bilagor

Beteckning		Datum	Rev. datum	Sidor
Bilaga 1	Utvärderad skjuvhållfasthet	-		1
Bilaga 2	Stabilitetsberäkningar	Se bilaga		16

Sweco | PM Geoteknik Uppdragsnummer 30041945 Datum Reviderat 2024-03-08 Dokumentreferens

 Datum Reviderat 2024-03-08
 Ver

 Dokumentreferens
 p:\22363\30041945\_vänersborg\_grunnebo\_södra\000\19\_original\doc\pm\rev1\pm\_30041945\_grunnebo\_södra\_rev1.docx

Transaktion 09222115557512769960
 Signerat CS, TN

Sweco | PM Geoteknik Uppdragsnummer 30041945 Datum Reviderat 2024-03-08 Dokumentreferens

Ver

\_

# 

### Objekt 1

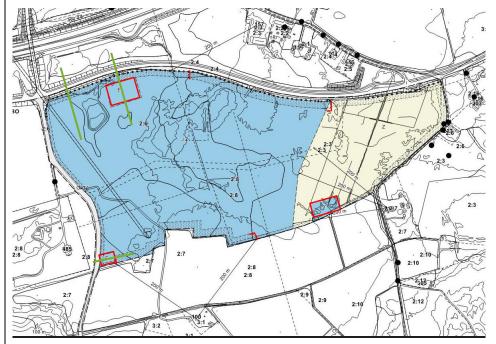
På uppdrag av Vänersborgs kommun har Sweco Sverige AB utfört en översiktlig geoteknisk undersökning avseende ny detaljplan för industri/verksamheter. Undersökt område innefattar följande fastigheter: del av Grunnebo 2:6, del av Grunnebo 2:7, del av Grunnebo 2:4 och del av Ässet 2:3.

Till denna handling hör av Sweco upprättad MUR med samma projektnummer daterad 2022-06-10.

### Ändamål 2

Undersökningen syftar till att översiktligt klarlägga jordlager- och grundvattenförhållanden och därmed ge de geotekniska förutsättningarna för framtagande av ny detaljplan.

SGI har på uppdrag av Länsstyrelsen granskat detaljplaneansökan och lämnat synpunkter på stabiliteten för befintlig väg i norr. I detaljplanen planeras även 3st dagvattenmagasin med ett djup på upp till 2,2 m under befintlig markyta med släntlutning 1:3. Utöver detta planerar även kommunen att upprätta bullervallar med höjden 3,0 m och släntlutning 1:2 av överskottsmassor i norr och söder, se figur 1 för placering av dagvattenmagasin och bullervallar.



Figur 1 Bilden visar plankarta daterad Mars 2024 där 3st dagvattenmagasin är inringade med röda fyrkanter. Planerade bullervallar med höjd på 3.0 m återfinns i norr och söder mellan de röda strecken. Gröna streck avser sektioner där stabilitetsberäkningar är utförda. Sektion 1 återfinns längst upp i nordvästra hörnet. Sektion 2 är till öster om sektion 1 och skär genom planerat dagvattenmagasin. Sektion 3 finns i det sydvästra hörnet och går genom planerat dagvattenmagasin och bullervall.

Sweco | PM Geoteknik Uppdragsnummer sweco.projectId Datum Reviderat 2024-03-08 Dokumentreferens

Ver

 $p: \label{eq:label_product} p: \label{eq:label_product}$ Transaktion 09222115557512769960

# SWECO X

### 3 Jordlager- och grundvattenföljder

Inom nu undersökt område återfinns överst ett tunt lager mulljord med en mäktighet på ca 0,2-0,3 m. Här under återfinns ett lager med siltig, mullig, grusig sand ner till ca 0,5 till 1,3 m under aktuell markyta. Här under övergår marken till siltig torrskorpelera ner till ca 1,0 till 2,4 m under aktuell markyta. Under torrskorpan övergår marken till siltig lera. Lerans skjuvhållfasthet har bestämts in-situ med CPT-sondering till mellan 15-25 kPa under torrskorpeleran (vilket motsvarar nivå +73) för att sedan öka mot djupet med ca 1,5 kPa/m, se bilaga 1. Vattenkvot och konflytgräns är uppmätt till mellan ca 12-45% och 38-43%. Underliggande leran återfinns fast friktionsmaterial troligen morän. Sonderingarna har trängt ner mellan ca 0,3 och 3,6 m i den fasta friktionsjorden. Sonderingar har avslutats enligt metodstopp i moränen mot sten, block eller berg på ett djup mellan ca 3,9 till 12,4 m under aktuell markyta. Bergkontroll har ej utförts inom ramen för detta projekt.

Fritt vatten har påträffats i flera av provtagningshålen som en indikation på grundvattennivån. Fritt vatten ligger mellan ca 0,6 till 2,65 m under aktuell markyta. Grundvattennivån ska förväntas variera med årstid och nederbörd.

### 4 Stabilitet

#### 4.1 Säkerhetskrav

Följande krav på totalsäkerhetsfaktorn gäller för detaljerad utredning vid befintlig bebyggelse och anläggning enligt tabell 4.2 i IEG rapport 4:2010:

För bedömda valda gynnsamma- och ogynnsamma förhållanden se bilaga 2.

F<sub>c</sub> ≥ 1.6  $F_{komb} \ge 1.5$ 

#### 4.2 Beräkningsparametrar

Följande värden beräkningsparametrar har använts för respektive materialtyp. Dränerad skjuvhållfastheten c' och friktionsvinkeln  $\phi$  för lera typ 1 och 2 har valts enligt IEG 6 2008 R1 Slänter och bankar och satts till:

 $c' = 0,1 \ge c_{uk}$ 

 $\Phi' = 30^{\circ}$ 

Lera 1

0-2 m under markytan

Tunghet 17 kN/m<sup>3</sup>

τ<sub>fu</sub> = 22 kPa

## Lera 2

2-8 m under markytan

Tunghet 17 kN/m<sup>3</sup>

τ<sub>fu</sub> 22 kPa + 1,5 kPa/m

## Vägbank

Sweco | PM Geoteknik Uppdragsnummer sweco.projectId Datum Reviderat 2024-03-08 Dokumentreferens

Ver



Tunghet 20 kN/m<sup>3</sup>

Friktionsvinkel 35°

## Friktionsjord

Tunghet 20 kN/m<sup>3</sup>

Friktionsvinkel 35°

#### 4.2.1 Vattenstånd

Grundvattenytan har lagts på ca 2,0 m under markytan samt justerats till befintlig markyta och 3,0 m under markytan för att säkerställa att stabiliteten är tillfredställande vid hög- och lågvatten.

#### 4.2.2 Laster

Följande laster har använts vid beräkningar:

Trafiklast väg 20 kPa.

Trafiklast GC-väg 5 kPa.

#### 4.2.3 Beräkningsfall

Samtliga beräkningar har utförts i beräkningsfall 0 och 1.

Beräkningsfall 0 avser nuvarande utformning och beräkningsfall 1 ny utformning. I sektion 1 har beräkningsfall 1 använts för att representera och en ytavtagning på 0,5 m.

Både odränerad och kombinerad analys har beräknats för respektive beräkningsfall.

#### 4.3 Stabilitetsberäkningar väg och dagvattenmagasin

Stabilitetsberäkningar har utförts med beräkningsprogrammet GeoSlope version 23.1.2.11. Programmet baserar sig på jämviktsbetraktelse av potentiella brottytor och beräkningarna är utförda med dränerad analys för cirkulärcylindriska glidytor.

Analys har utförts i 3 sektioner för dagens situation samt för ny utformning, med undantag för bullervall i söder där analys endast har utförts för ny utformning.

Sektion 1 och 2 återfinns i norr och sektion 3 i den sydvästra delen av området.

Justering av grundvattenytans läge har endast resulterat i decimalavrundning vilket anses som försumbart. Följande säkerhetsfaktorer i tabell 1 nedan avser grundvattenytan på ca 2,0 m under befintlig markyta.



#### 4.4 Resultat stabilitetsberäkningar

Table 1 Tabellen visar beräknade säkerhetsfaktorer för respektive sektion och beräkningsfall. Se figur 1 eller ritning G0202 för sektionernas läge.

Sektion	Fall 0 od	Fall 0 kombinerad	Fall 1 od	Fall 1 kombinerad
1	1,96	1,81	1,93	1,79
2	2,93	1,89	2,90	1,89
3 bullervall	5,1	2,54	5,11	2,49
3 väg	6,54	1,93	3,17	1,93

#### 4.5 Slutsats stabilitetsberäkningar

Stabilitetsberäkningarna påvisar tillfredställande stabilitet för dagens läge samt geometriförändringar i form av schakt för dagvattenmagasin och upprättande av bullervall.

### 5 Sättningar

Inga sättningsberäkningar har utförts inom ramen för detta uppdrag. För att utföra sättningsberäkningar behöver lerans kompressionsegenskaper undersökas på geoteknisk laboratorieum.

För att beräkna sättningar erfordras även planerade tillskottslaster så som markjusteringar och byggnaders laster och placering.

#### 5.1 Bullervallar

Vänersborgs kommun har för avsikt att upprätta bullervallar med en höjd på 3,0 och en släntvinkel på 1:2.

Bullervallen i norr planeras att anläggas 7,0 m ifrån befintlig väg. Jordlager och jorddjupet i närliggande undersökningspunkter bekräftar lera ner till ca 5,0 m följt av fast friktionsjord. En lastspridning 2:1 ifrån befintlig väg och planerad bullervall med ett avstånd på 7,0 m interagerar med varandra först i den fasta friktionsjorden och bidar således ej till spänningsökning i leran som kan leda till sättningar inom vägkroppen.

### **Ovrigt** 6

Med nuvarande underlag bedöms inga hinder eller restriktioner med avseende på de geotekniska förutsättningarna och stabilitetssituationen föreligga för detaljplanens genomförande.

Samråd under kommande projekteringsskedet ska ske mellan ansvariga geotekniker, markprojektör och konstruktör mm.

Kompletterande geotekniska undersökningar erfordras i projekteringsskede då uppgifter om byggnadernas läge, utbredning av laster i plan samt nivå på färdigt golv och omgivande mark föreligger.

Ver



Sweco Sverige AB **Geoteknik Karlstad** 

2022-06-14 Reviderat 2024-03-08

Centally Schele

Cristoffer Schnelzer Handläggare

ton NM

Tomas Nordlander Granskare

p:\22363\30041945\_vänersborg.\_grunnebo\_södra\000\19\_original\doc\pm\rev1\pm\_3007945\_grunnebo\_södra\_rev1.docx Transaktion 09222115557512769960 Signerat CS, TN —

Ver

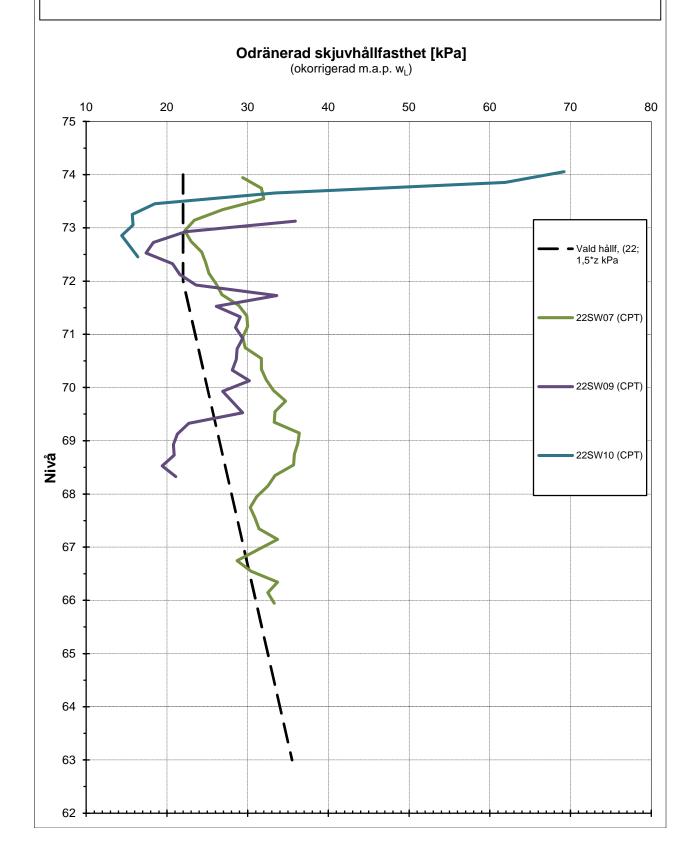
# Bilaga 1

Vänersborg, Grunnebo södra

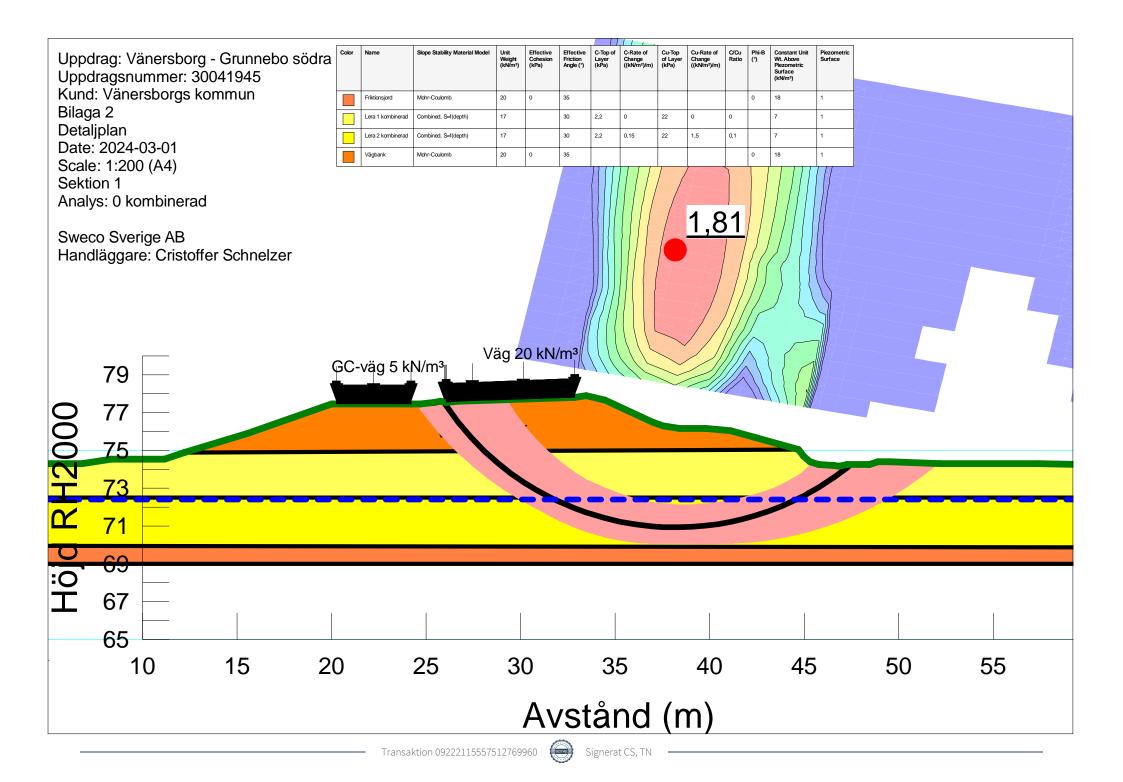
## sweco 🖄

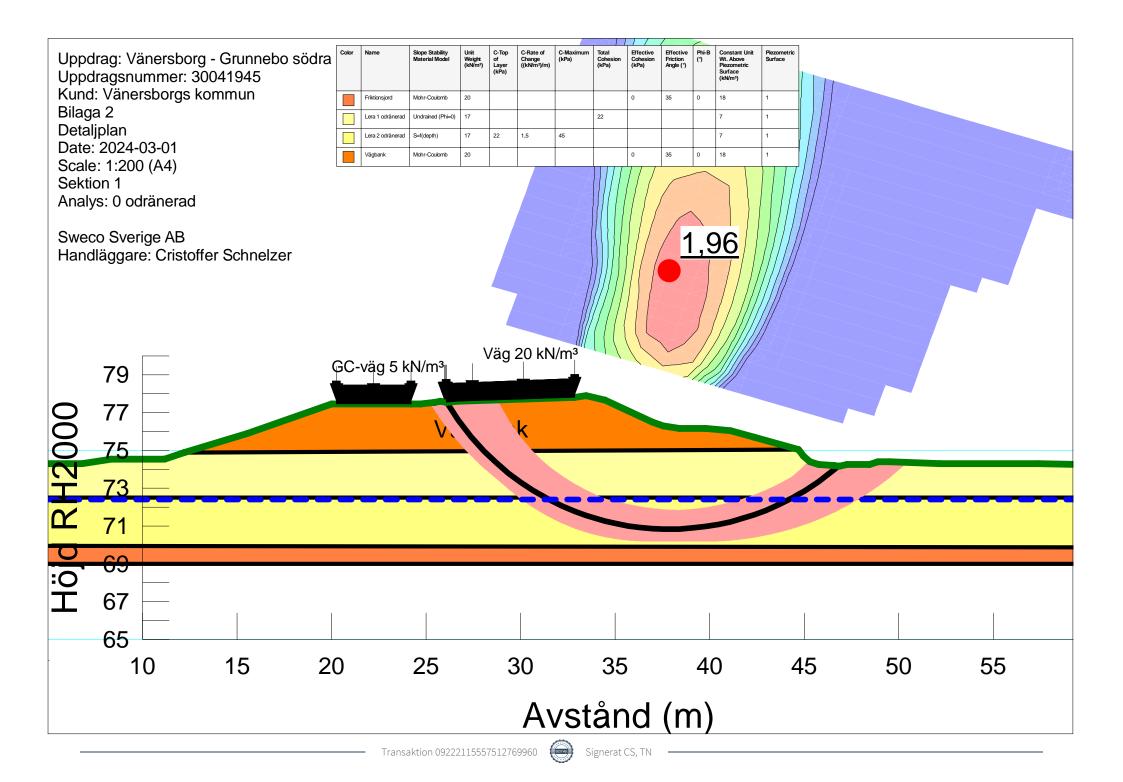
Uppdragsnummer: 30041945

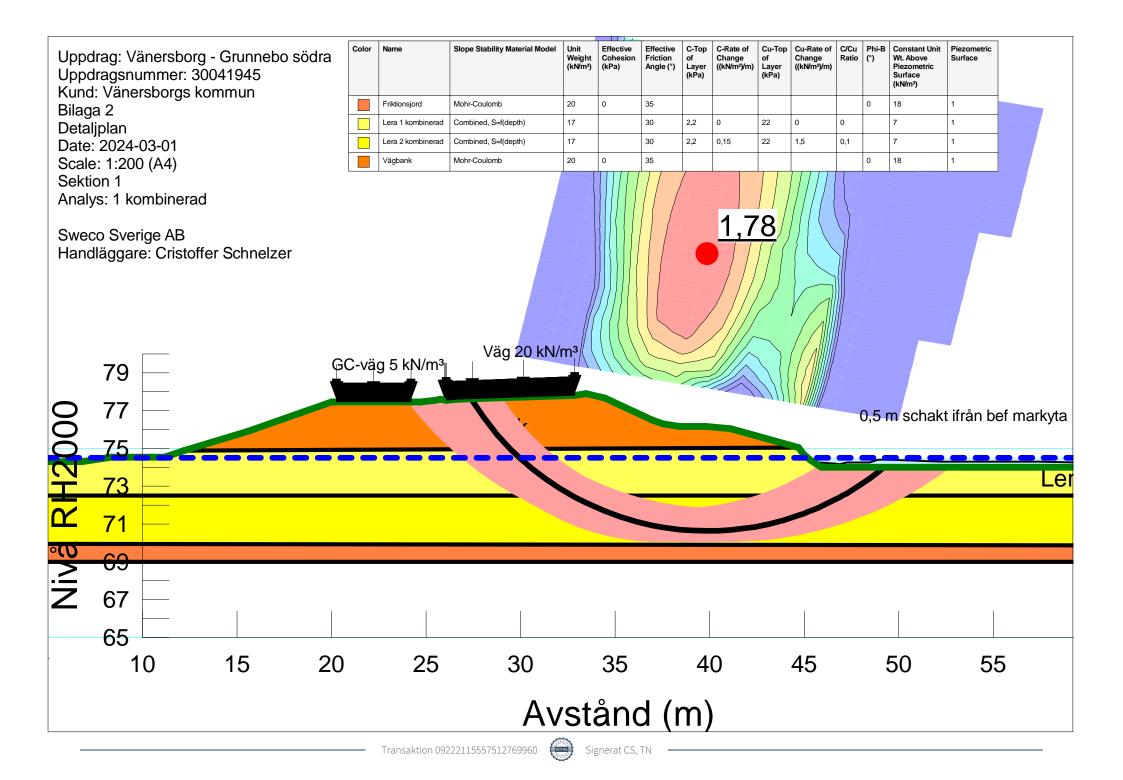
Sammanställning och utvärdering av odränerad skjuvhållfasthet, c<sub>uk</sub>

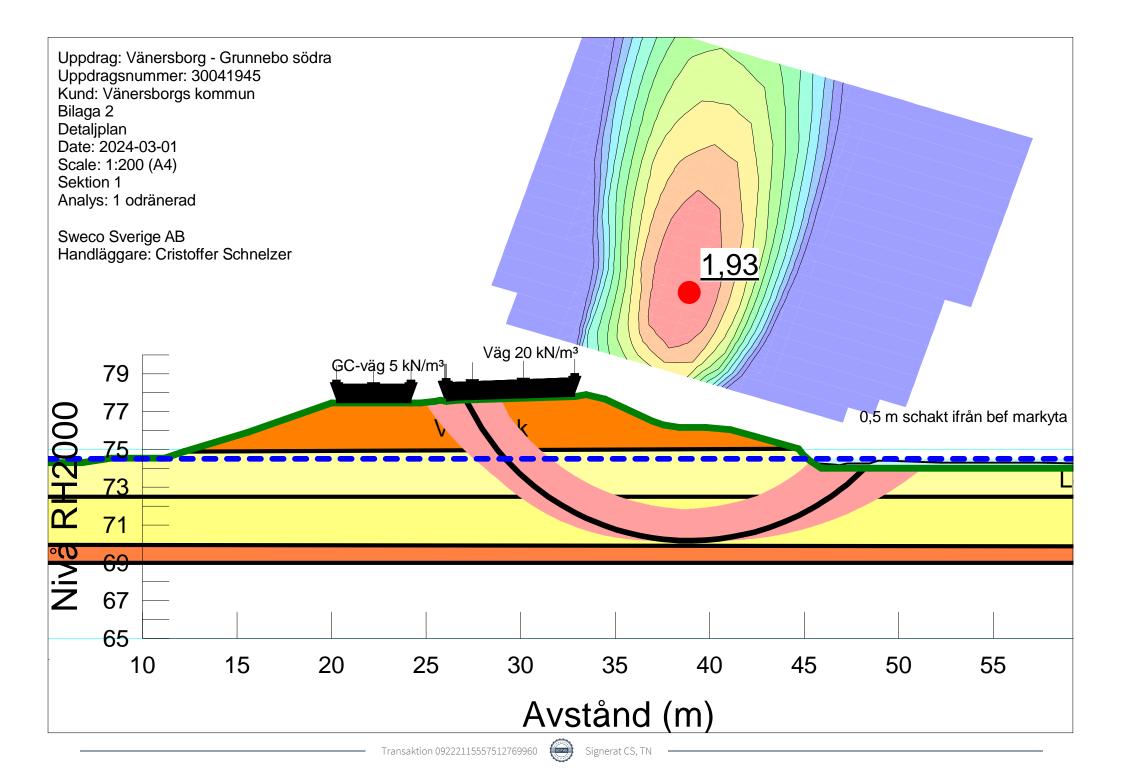


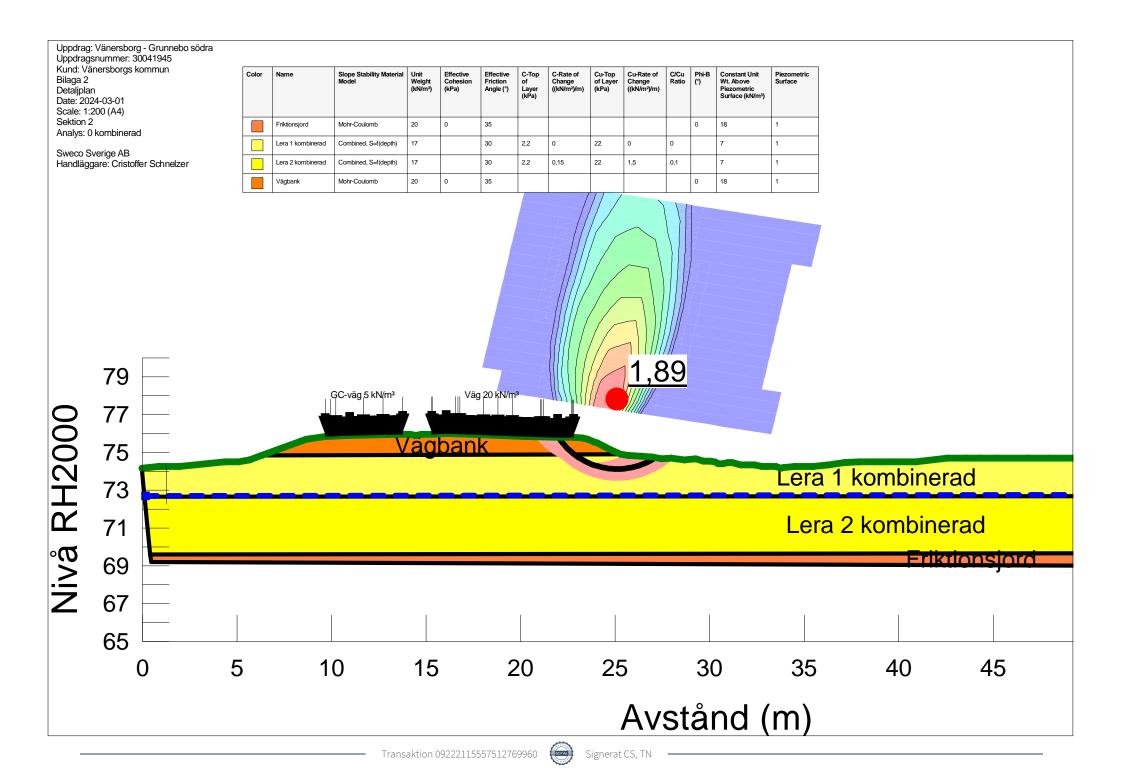
# Bilaga 2

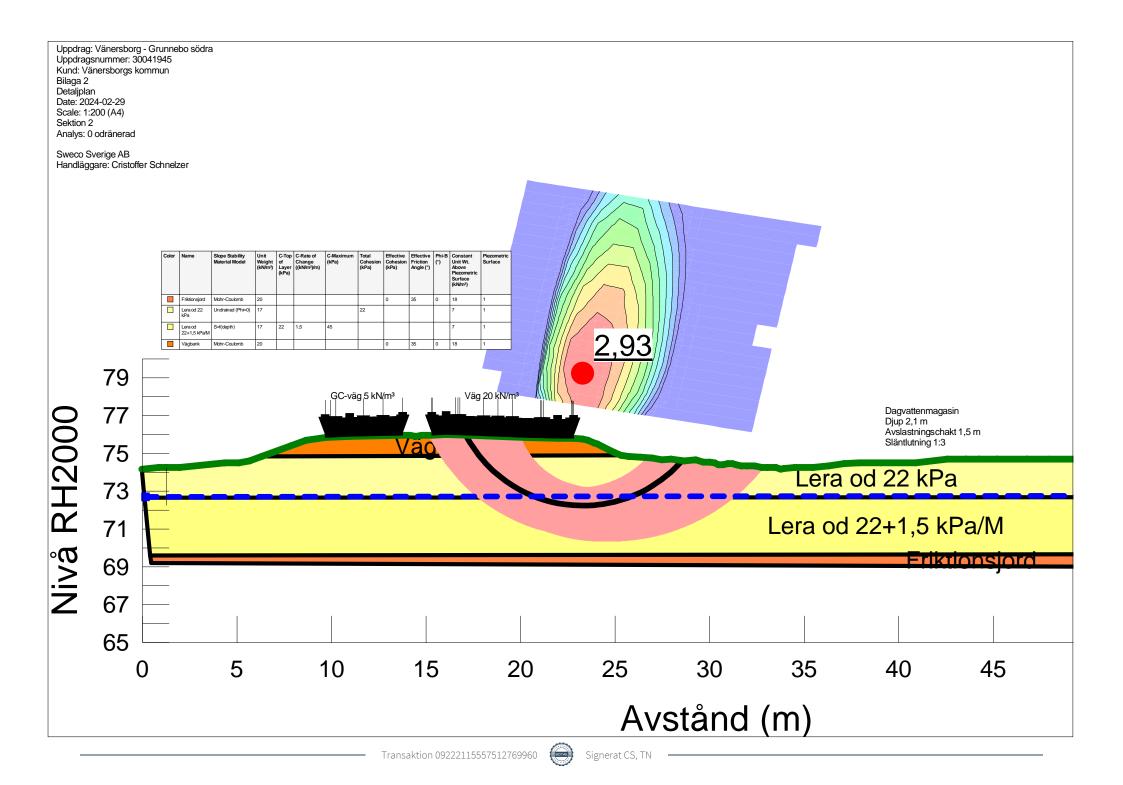


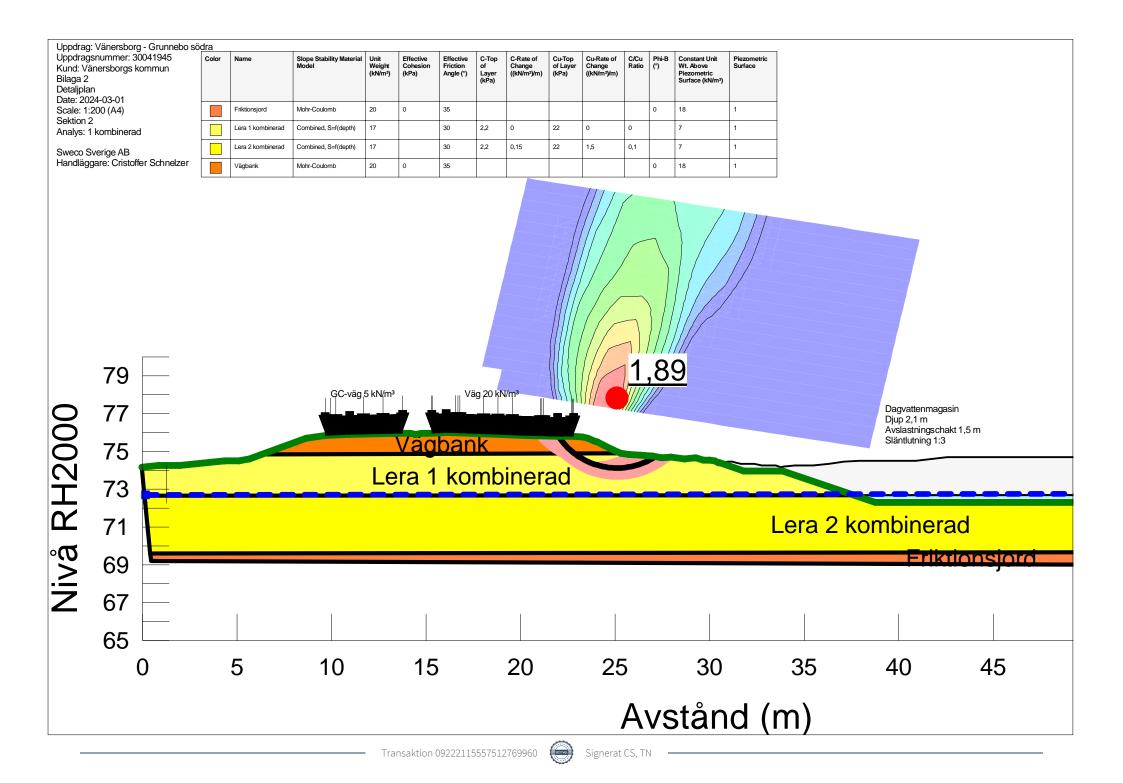






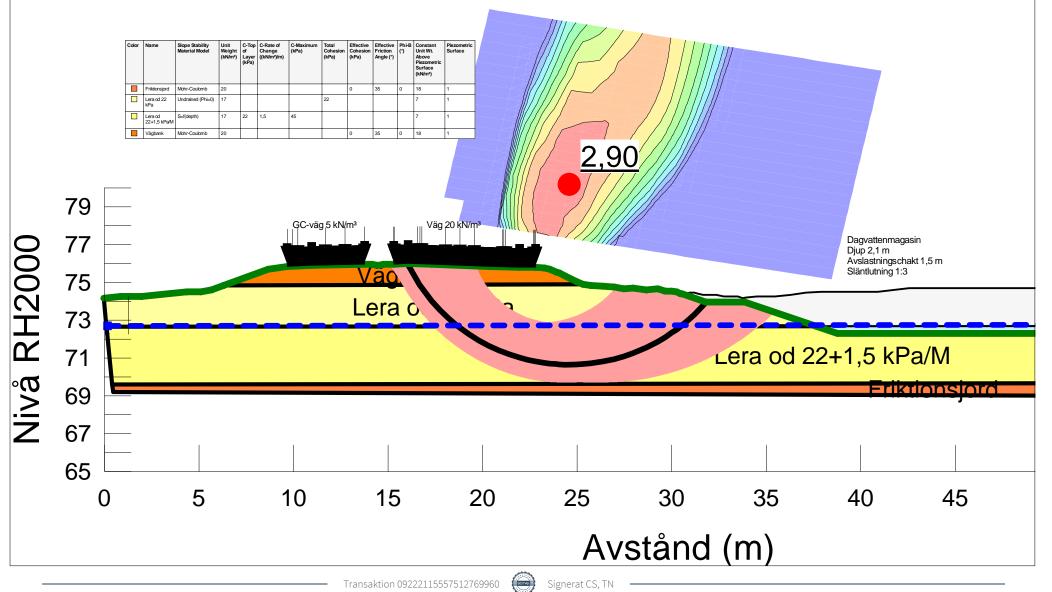


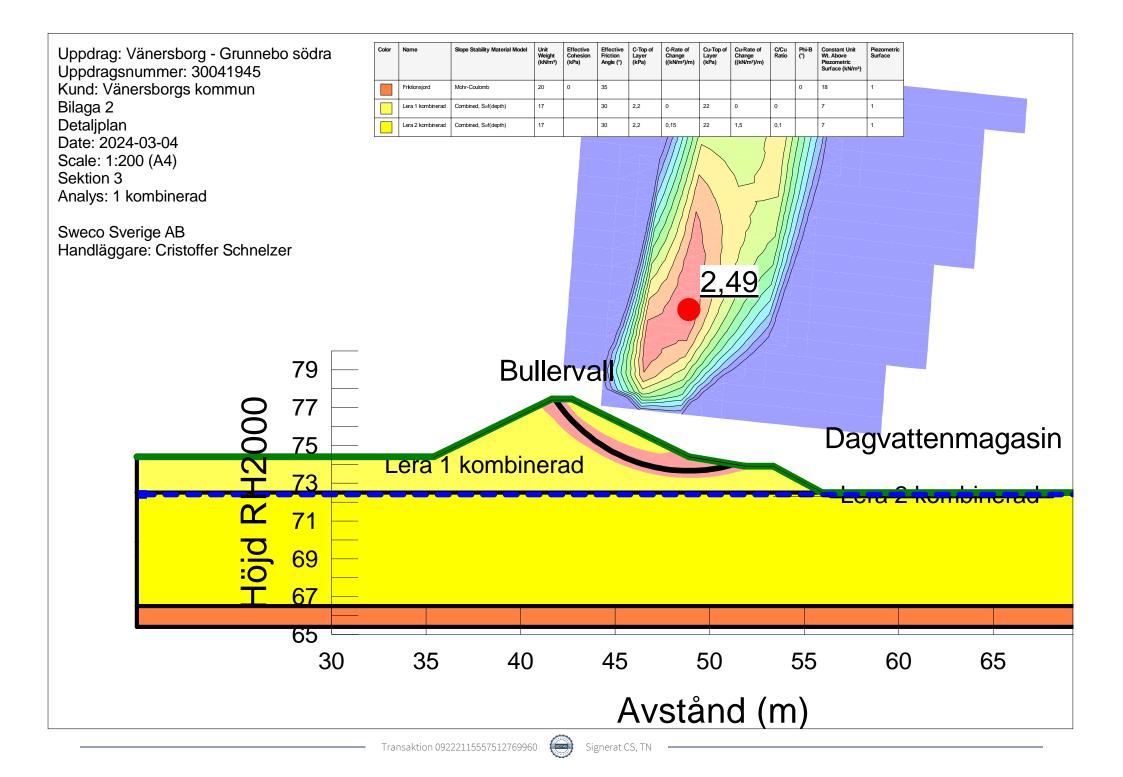


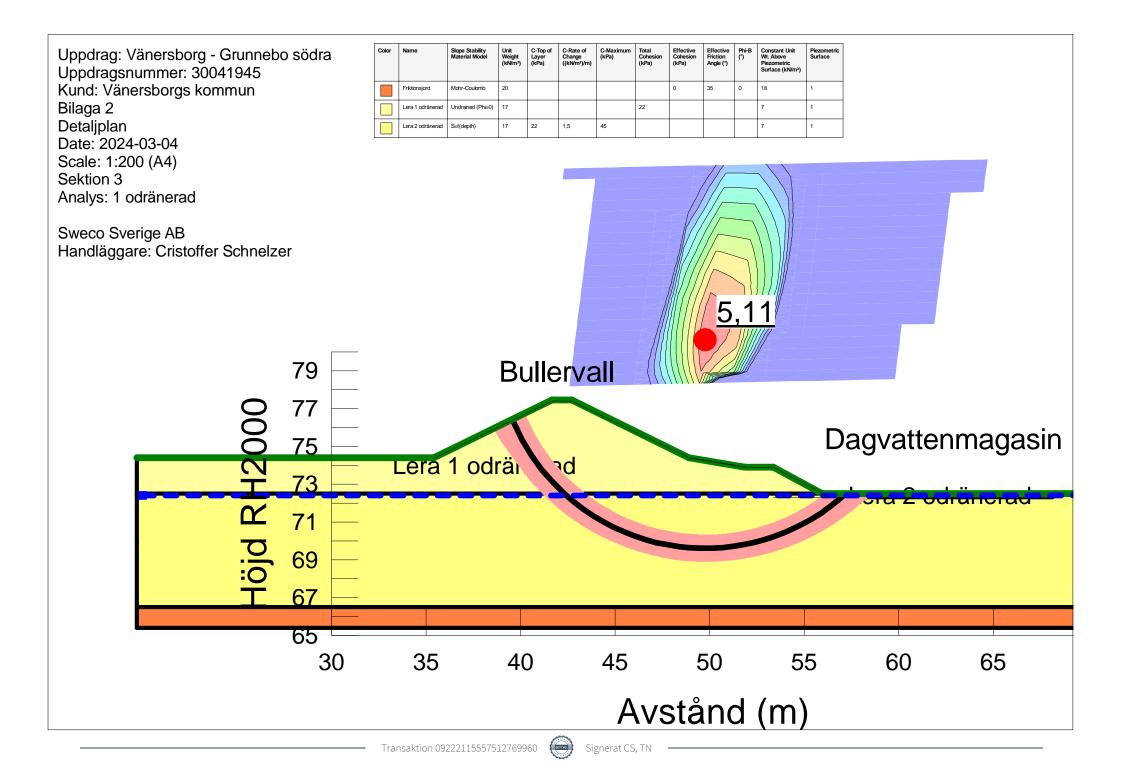


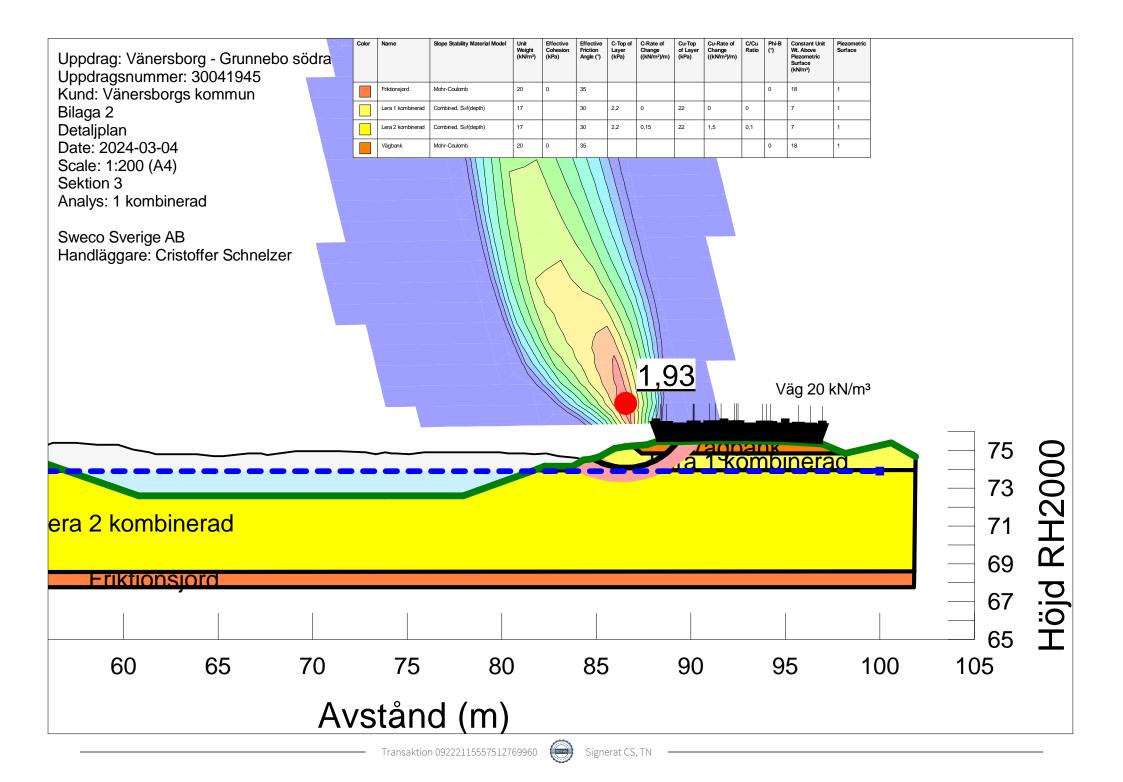
Uppdrag: Vänersborg - Grunnebo södra Uppdragsnummer: 30041945 Kund: Vänersborgs kommun Bilaga 2 Detaliplan Date: 2024-02-29 Scale: 1:200 (A4) Sektion 2 Analys: 1 odränerad

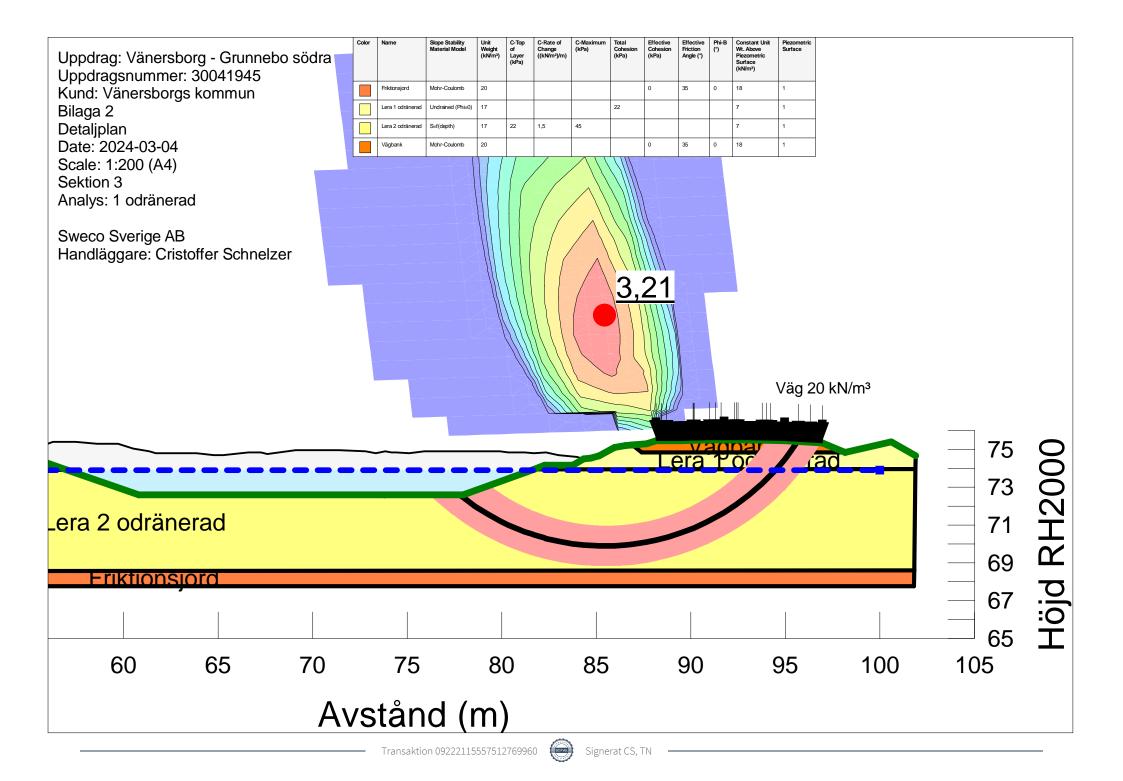
Sweco Sverige AB Handläggare: Cristoffer Schnelzer





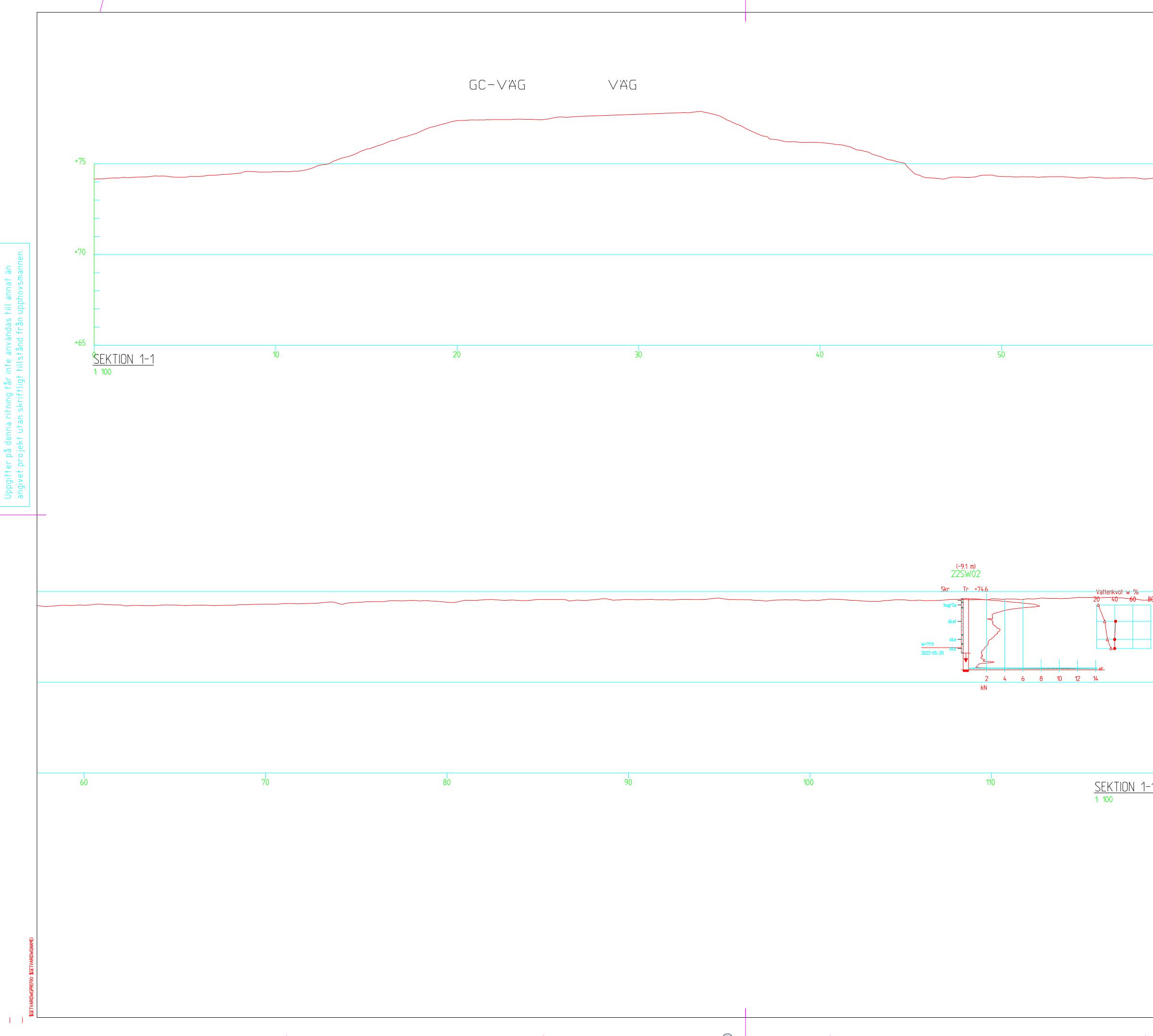






# Ritningar

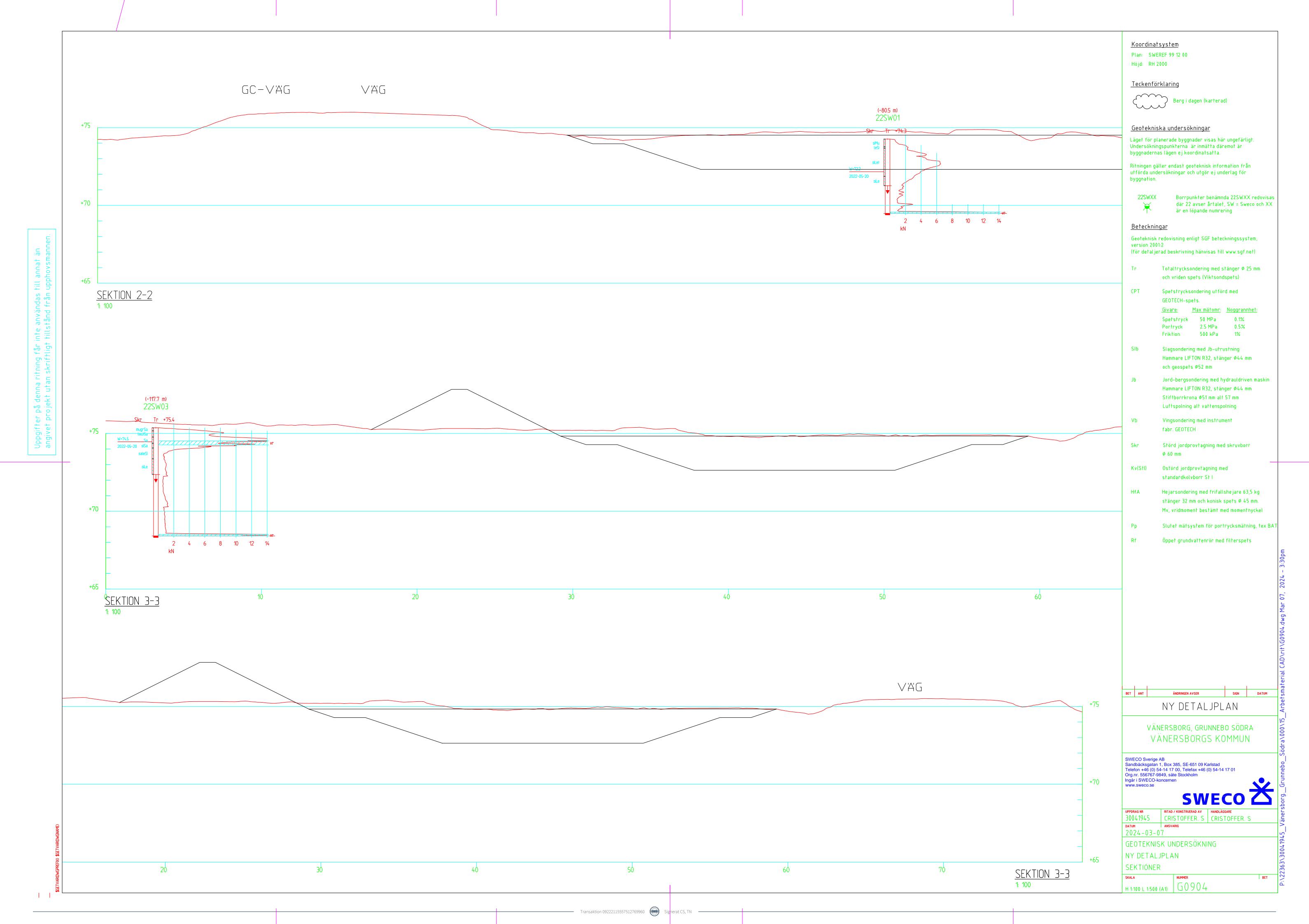




90	10'0	110

<u>Koordinatsystem</u> Plan: SWEREF 99 12 00 Höjd: RH 2000 <u>Teckenförklaring</u>  $\sim$ ) Bergidagen (karterad) ( n n <u>Geotekniska undersökningar</u> Läget för planerade byggnader visas här ungefärligt. Undersökningspunkterna är inmätta däremot är byggnadernas lägen ej koordinatsatta. Ritningen gäller endast geoteknisk information från utförda undersökningar och utgör ej underlag för byggnation. 22SWXX Borrpunkter benämnda 22SWXX redovisas × där 22 avser årtalet, SW = Sweco och XX är en löpande numrering <u>Beteckningar</u> Geoteknisk redovisning enligt SGF beteckningssystem, version 2001:2 (för detaljerad beskrivning hänvisas till www.sgf.net) Tr Totaltrycksondering med stänger Ø 25 mm och vriden spets (Viktsondspets) СРТ Spetstrycksondering utförd med GEOTECH-spets. <u>Givare:</u> <u>Max mätomr:</u> <u>Noggrannhet:</u> Spetstryck 50 MPa 0.1% 60 Portryck 2.5 MPa 0.5% Friktion 500 kPa 1% SIb Slagsondering med Jb-utrustning Hammare LIFTON R32, stänger Ø44 mm och geospets Ø52 mm Jord-bergsondering med hydrauldriven maskin Jb Hammare LIFTON R32, stänger Ø44 mm Stiftborrkrona Ø51 mm alt 57 mm Luftspolning alt vattenspolning Vingsondering med instrument Vb fabr. GEOTECH Skr Störd jordprovtagning med skruvborr Ø 60 mm Kv(Stl) Ostörd jordprovtagning med standardkolvborr St I HfA Hejarsondering med frifallshejare 63,5 kg stänger 32 mm och konisk spets Ø 45 mm. Mv, vridmoment bestämt med momentnyckel +75 Slutet mätsystem för portrycksmätning, tex BAT Рр Öppet grundvattenrör med filterspets Rf +70 +65 <u>SEKTION 1-1</u><sup>120</sup> 1: 100 BET ANT ÄNDRINGEN AVSER SIGN DATUM NY DETALJPLAN VÄNERSBORG, GRUNNEBO SÖDRA VÄNERSBORGS KOMMUN SWECO Sverige AB Sandbäcksgatan 1, Box 385, SE-651 09 Karlstad Telefon +46 (0) 54-14 17 00, Telefax +46 (0) 54-14 17 01 Org.nr. 556767-9849, säte Stockholm Ingår i SWECO-koncernen www.sweco.se SWECO 乙 UPPDRAG NR RITAD / KONSTRUERAD AV HANDLÄGGARE 30041945CRISTOFFER. SCRISTOFFER. Sdatumansvarig 2024-03-07 GEOTEKNISK UNDERSÖKNING NY DETALJPLAN SEKTIONER SKALA NUMMER BET

н 1:100 l 1:500 (A1) G0903



## Verifikat

Transaktion 09222115557512769960

## Dokument

**PM\_30041945\_Grunnebo\_södra\_rev1** Huvuddokument 28 sidor *Startades 2024-03-13 10:49:53 CET (+0100) av Cristoffer Schnelzer (CS) Färdigställt 2024-03-13 11:23:51 CET (+0100)* 

## Signerare

Cristoffer Schnelzer (CS) Sweco *cristoffer.schnelzer@sweco.se* +46768949594

Cantally Schelyen

Signerade 2024-03-13 11:23:51 CET (+0100)

Tomas Nordlander (TN) tomas.nordlander@sweco.se

tin N.A

Signerade 2024-03-13 11:17:39 CET (+0100)

Detta verifikat är utfärdat av Scrive. Information i kursiv stil är säkert verifierad av Scrive. Se de dolda bilagorna för mer information/bevis om detta dokument. Använd en PDF-läsare som t ex Adobe Reader som kan visa dolda bilagor för att se bilagorna. Observera att om dokumentet skrivs ut kan inte integriteten i papperskopian bevisas enligt nedan och att en vanlig papperutskrift saknar innehållet i de dolda bilagorna. Den digitala signaturen (elektroniska förseglingen) säkerställer att integriteten av detta dokument, inklusive de dolda bilagorna, kan bevisas matematiskt och oberoende av Scrive. För er bekvämlighet tillhandahåller Scrive även en tjänst för att kontrollera dokumentets integritet automatiskt på: https://scrive.com/verify

