



Söderby Huvudgård 2:1

PM Geoteknik

Uppdragsledare
Adam Tvinghagen
Telefon
+46 10 505 20 84

Datum
2024-10-23
Revideringsdatum
2025-10-10

E-mail
adam.tvinghagen@afry.com

Uppdragsnummer
D0190845
Beställare
Tornberget Fastighetsförvaltning AB i Haninge

PM Geoteknik Söderby Huvudgård

Upprättad av:

Granskad av:

Anton Almgren

David Ebenhardt

Adam Tvinghagen

Innehållsförteckning

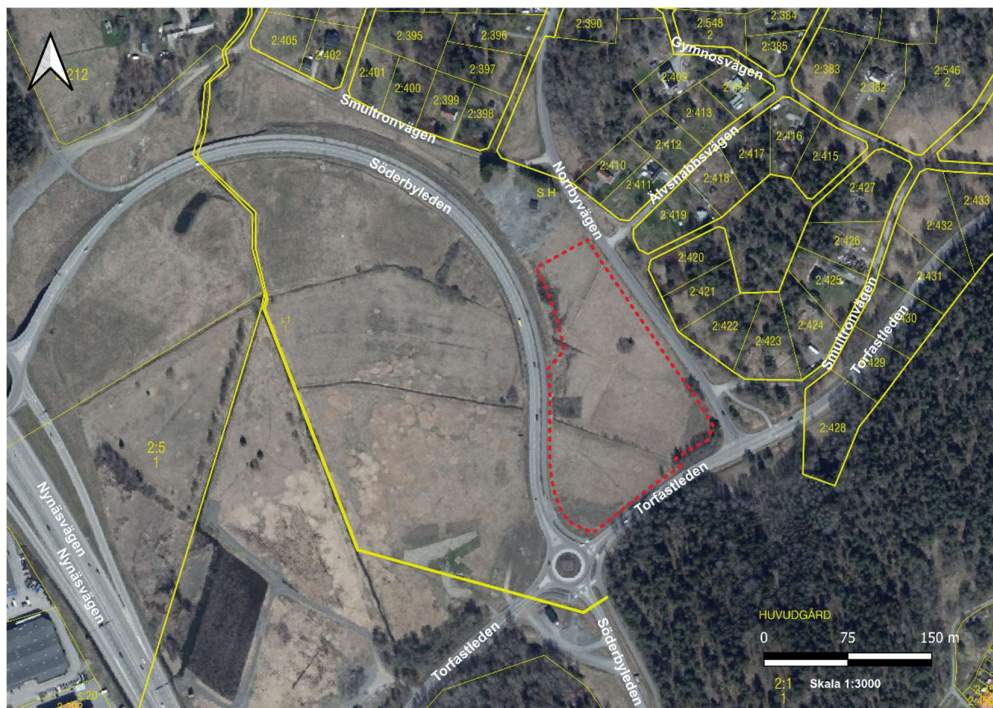
1	Objekt.....	3
2	Syfte.....	3
3	Styrande dokument	3
4	Underlag för projektering	4
4.1	Planerad konstruktion	4
4.2	Utförda undersökningar	5
5	Befintliga förhållanden	5
5.1	Befintliga byggnader och anläggningar.....	5
5.2	Topografiska förhållanden	5
5.3	Ytbeskaffenhet.....	6
5.4	Geotekniska förhållanden	6
5.4.1	Jorddjup och jordlagerföljd.....	6
5.4.2	Jordegenskaper	6
5.5	Hydrogeologiska förhållanden	6
6	Sättningsberäkningar.....	7
7	Stabilitetsberäkningar	9
7.1	Beräkningsmetodik.....	9
7.2	Resultat	11
8	Slutsats och rekommendation	15
8.1	Sättningar	15
8.2	Grundläggning	16
8.2.1	Byggnader	16
8.2.2	Vägar, parkering och fotbollsplan	16
8.3	Schaktning	16
8.4	Undersöknings- och utredningsbehov	16

Bilagor

Bilaga 1.....	Fullständiga sättningsberäkningar
Bilaga 2.....	Fullständiga stabilitetsberäkningar

1 Objekt

På uppdrag av Tornberget har AFRY utfört en geoteknisk undersökning inom fastigheten Söderby Huvudgård 2:1 (Haninge kommun) där en ny fotbollsplan med tillhörande anläggningar planeras, se Figur 1.1.



Figur 1-1. Översiktskarta mer undersökningsområdet markerat med röd streckad linje. Fastighetsgränser i gul heldragen linje med text.

2 Syfte

Föreliggande geotekniska utredning har utförts med syfte att utreda markförhållandena och beskriva områdets geotekniska förutsättningar med avseende på planerad byggnation av en fotbollsplan och tillhörande anläggningar.

Följande PM är en beställarhandling och utnyttjas som underlag för fortsatt projektering. Vid upprättande av bygghandlingar inarbetas de geotekniska uppgifter och rekommendationer som överensstämmer med planerat grundläggningsarbete.

Denna PM ska ej ingå i ett förfrågningsunderlag.

3 Styrande dokument

Denna rapport ansluter till SS-EN 1997-1 med tillhörande nationell bilaga.

4 Underlag för projektering

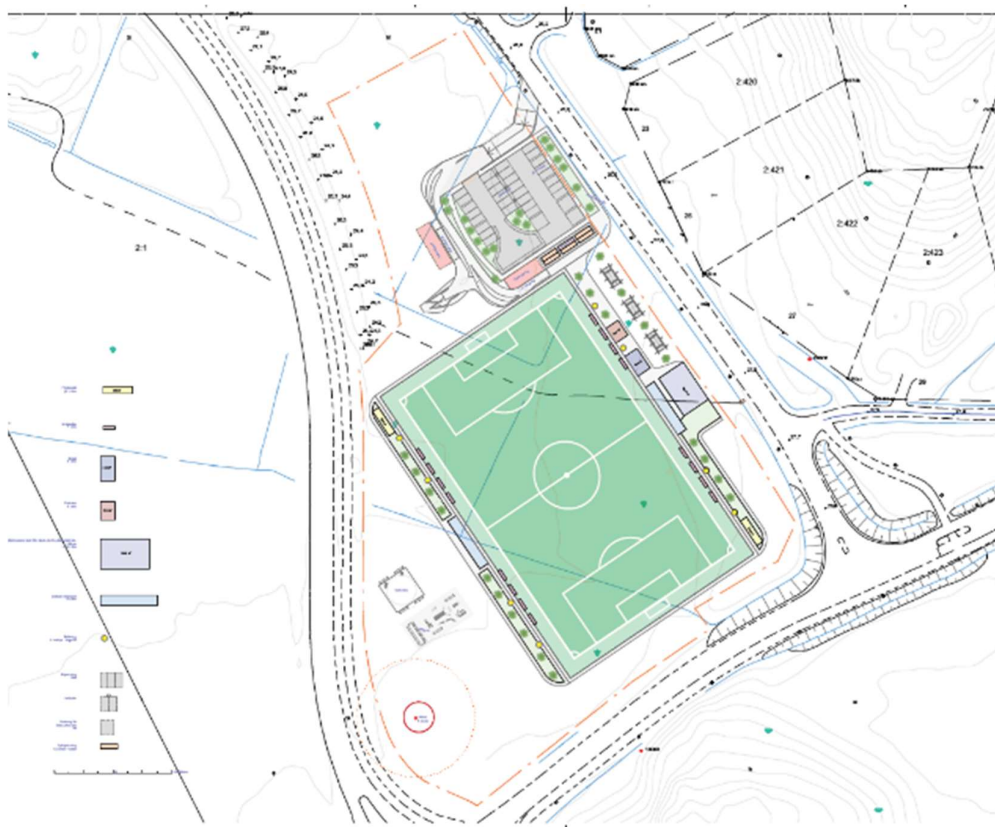
4.1 Planerad konstruktion

Inom planområdet planeras nybyggnation av en idrottsanläggning med tillhörande parkering och omklädningsrum.

Figur 4.1 och 4.2 redovisar två alternativa utformningar för planerad bebyggelse som använts som underlag vid planering av utförda undersökningar och upprättande av denna PM. Parkeringsyta är föreslagen till nivå +26 för att ansluta till Norrbyvägen medan fotbollsplan är föreslagen till nivå +25.



Figur 4-1. Planerad bebyggelse - liggande fotbollsplan



Figur 4-2. Planerad bebyggelse - stående fotbollsplan

4.2 Utförda undersökningar

AFRY har utfört geotekniska undersökningar under september 2024. Resultat av utförda undersökningar redovisas i separat handling "Markteknisk undersökningsrapport, "MUR Söderby Huvudgård 2:1" AFRY Geoteknik, daterad 2024-10-21.

5 Befintliga förhållanden

5.1 Befintliga byggnader och anläggningar

Planområdet omges av vägar, i väster av den relativt nybyggda delen av Söderbyleden, i syd av Torfastleden och i öst Norrbyvägen. Samtliga vägar ligger i nivå eller högre än ängsmarken. Diken korsar ängen på flera ställen.

5.2 Topografiska förhållanden

Planområdet är relativt plant med en nivå på +25 till +26. Omkring området finns högre terräng och bergsklackar mellan +26 och +50. På västra sidan Söderbyleden där ängsmarken fortsätter mot Vega ligger marken också plant men något lägre kring +24.

5.3 Ytbeskaffenhet

Genom hela undersökningsområdet består marken av (i nutid) ängsmark med flera diken som korsar.

5.4 Geotekniska förhållanden

5.4.1 Jorddjup och jordlagerföljd

Jorddjupet inom planområdet är mellan 10 och 20 meter. Jordlagerföljden är generellt som följande: ca. 1–1,5 meter torrskorpelera (Let) ovanpå ca. 8 – 15 meter varvig lera (ställvis finsandig siltig lera eller lera med skikt) ovanpå sandig friktionsjord ovanpå morän ovan berg. I planområdets södra och sydöstra del mot Torfastleden minskar lermäktigheten.

5.4.2 Jordegenskaper

Rutinundersökning avseende materialtyp och tjälfarighetsklass har utförts i tidigare undersökningar. I Tabell 5.1 sammanställs materialtyp och tjälfarighetsklasser.

Tabell 5.1. Materialtyp och tjälfarighetsklass enligt AMA, från tidigare undersökningar (störda prover).

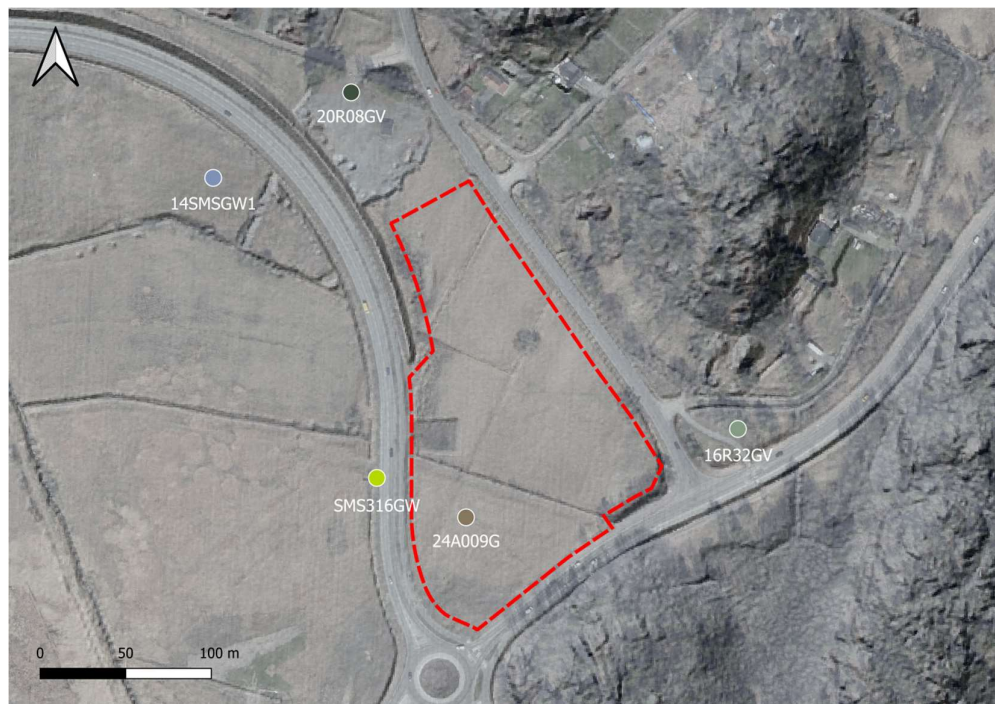
Punkt	Djup [m]	Jordart	Materialtyp	Tjälfarighetsklass
21AF013	0,0 – 2,0	Torrskorpelera	4B	3
21AF013	2,0 – 11,0	Lera	4B	3
21AF013	11,0 – 12,0	Lerig silt	5A	4

5.5 Hydrogeologiska förhållanden

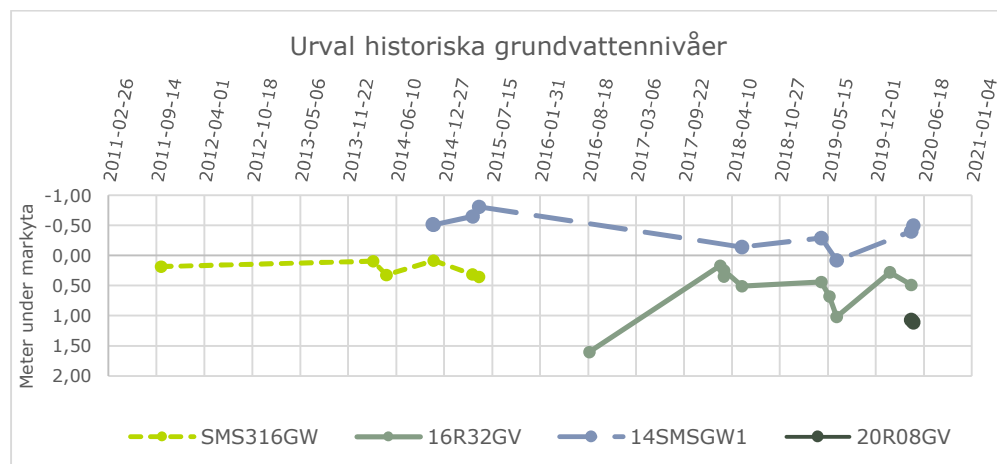
Ett grundvattenrör har installerats inom ramen för detta uppdrag, uppmätt grundvattennivå redovisas i Tabell 5.2. Historiska grundvattennivåer från redan installerade grundvattenrör redovisas i Figur 5.2. Grundvattenrör har installerats i underliggande friktionsjord med uppmätta trycknivåer i nivå med befintlig markyta eller strax under/över denna.

Tabell 5.2. Observerad vattenyta i nu installerat grundvattenrör.

Punkt	Datum	Marknivå	Trycknivå
24A009G	2024-10-14	+25.72	+25,95



Figur 5-1. Karta över grundvattenrör med mätserier som presenteras i Figur 5-2.



Figur 5-2. Sammanställning av urval av historiska grundvattennivåer (meter under markyta). Negativa värden betyder att grundvattennivån är över markytan, det vill säga artesisisk. Grundvattenrören ligger närmast utredningsområdet och bedöms representera det undre grundvattenmagasinet i området.

6 Sättningsberäkningar

Lera är generellt en sättningsbenägen jord och sättningar kan förväntas uppstå om marken utsätts för en ökad permanent belastning eller grundvattensänkning. För att utreda storleken på förväntade sättningar med avseende på eventuella tillskottslaster har lerans sättningsegenskaper undersökts med CRS-försök i tre punkter. I respektive punkt har 4 kolnivåer tagits upp mellan 2 och 7,5m under markytan. I två punkter har CRS-försök ej kunnat utföras för den översta nivån.

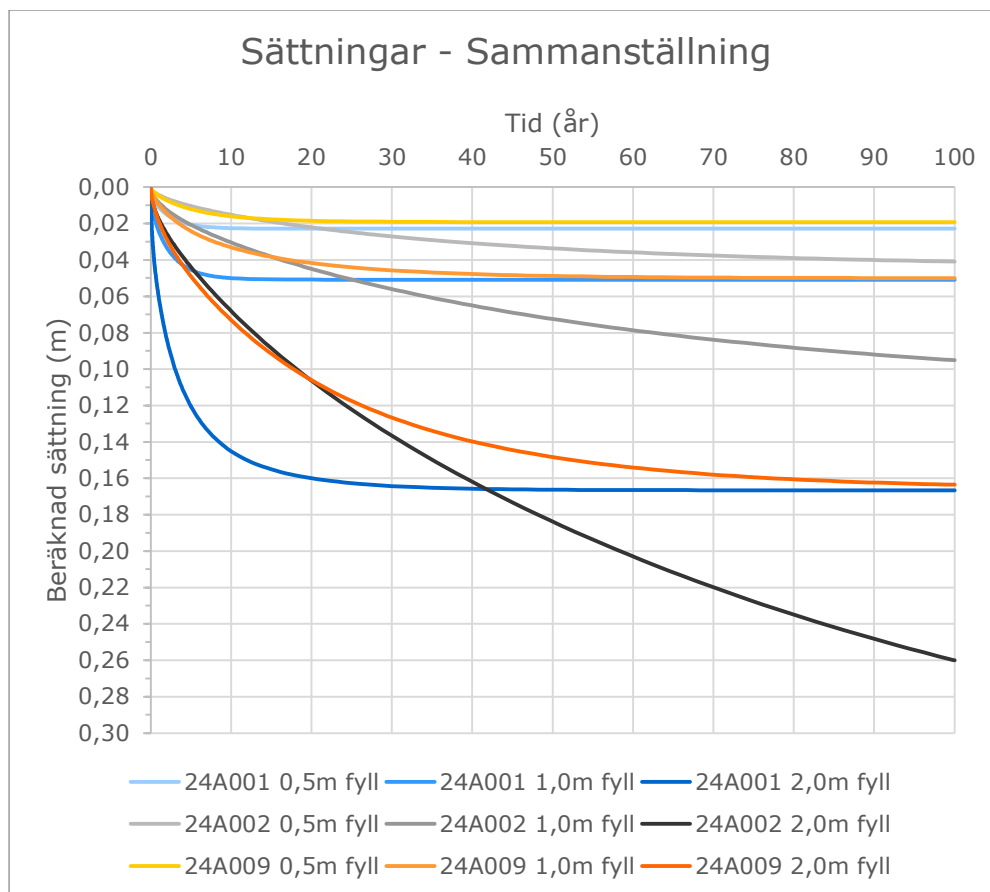
Leran i området bedöms generellt vara överkonsoliderad med OCR över 1,5. I punkt 24A002 visar resultatet på en mer normalkonsoliderad lera mot djupet (OCR=1,05 för nivå 7,5 meter under markytan).

Indata till sättningsberäkningar redovisas i Tabell 6.1. Utförda laboratorieundersökningar visar på att det för närvarande inte pågår sättningar inom området.

Tabell 6.1. Indata från laboratorieundersökningar till sättningsberäkningar.

Punkt	Djup [m]	Densitet [t/m ³]	σ'_c [kPa]	σ'_L [kPa]	M_0 [kPa]	M_L [kPa]	M'	K_i [m/s]	β_k
24A001	2,5	-	-	-	8000	-	-	-	-
24A001	3,5	1,67	90	113	3750	360	20,1	3,9E-10	3,3
24A001	5,0	1,70	90	104	4500	350	18,0	4,6E-10	3,1
24A001	7,5	1,65	105	119	4500	340	16,1	5,8E-10	3,8
24A002	2,5	-	-	-	5600	-	-	-	-
24A002	3,5	1,77	-	-	3000	-	14,2	4,2E-10	3,5
24A002	5,5	1,92	81	129	4750	1190	17,6	5,4E-10	3,7
24A002	7,5	1,77	78	109	4250	640	16,4	4,0E-10	3,1
24A009	2,0	1,69	50	81	4250	440	13,0	7,7E-10	4,0
24A009	3,0	1,80	65	85	3250	530	15,8	6,4E-10	3,6
24A009	5,0	1,80	55	81	3000	510	21,0	4,7E-10	2,7
24A009	7,0	1,89	104	161	5250	1370	18,8	7,4E-10	3,1

Sättningsberäkningar har utförts med beräkningsprogrammet GS Settlement, resultat från utförda beräkningar redovisas i Figur 6.1. Sättningsberäkningarna är utförda för olika överlaster för att illustrera hur sättningarnas storlek skulle variera utifrån marknivå höjs. De belastningsfall som undersökts är 0,5; 1,0 och 2,0 meter. För fullständiga beräkningsrapporter och indata se Bilaga 1.



Figur 6-1. Sammanställning av sättningsberäkningar utförda vid punkt 24A001, 24A002 och 24A009.

7 Stabilitetsberäkningar

7.1 Beräkningsmetodik

Planområdet är relativt plant och det bedöms inte föreligga problem med områdets totalstabilitet med avseende på befintliga marknivåer och lastförhållanden.

Materialparametrar för stabilitetsberäkningar har valts utifrån härledda värden i Markteknisk undersökningsrapport "MUR Söderby Huvudgård 2:1" AFRY Geoteknik, daterad 2024-10-21.

Undersökningsmetoder som utförts för att utreda lerans skjuvhållfasthetsparametrar är fallkonförsök, CPT-sondering och vingförsök. Spridningen på den utvärderade skjuvhållfastheten mellan de olika undersökningspunkterna inom området har bedömts som låg. Valda värden har därför valts som medelvärden över hela undersökningsområdet. Därav är de dimensionerande materialparametrarna samma för samtliga beräkningssektioner.

Omräkningsfaktorer och partialkoefficienter valts enligt IEG Rapport 6:2008 "Slänter och bankar". Där härledda värden saknas har materialparametrar antagits utifrån Tabell A1-1 och Tabell A1-4 i TRVINFRA-00230. För antagna värden har omräkningsfaktorn satts lika med 1,0. I Tabell 7.1 redovisas valda omräkningsfaktorer

och i Tabell 7.2 och Tabell 7.3 redovisas karaktäristiska respektive dimensionerande materialparametrar som använts vid stabilitetsberäkningarna.

Lerans effektiva hållfasthetsparametrar ϕ' (friktionsvinkel) och c' (dränerad skjuvhållfasthet) har antagits till 30° respektive 10% av den odränerade skjuvhållfastheten enligt avsnitt A.1.7.2 i TRVINFRA 00230.

Stabilitetsberäkningar har utförts med beräkningsprogrammet Slope/W, Geostudio 2021.3, version 11.2.2.23310 med beräkningsmetoden Morgenstern-Price med avseende på cirkulärcylindriska glidytor. Dimensionerande värden har använts för materialparametrar samt laster enligt IEG Rapport 6:2008 "Slänter och bankar".

Stabilitetsberäkningarna har utförts enligt partialkoefficientmetoden där en säkerhetsfaktor på 1,0 ska uppnås för säkerhetsklass 2. Både odränerad och kombinerad analys har kontrollerats.

För beräkningssektioner där befintliga bilvägar korsar har en trafiklast ansatts över hela vägbanan. Karaktäristiskt värde för trafiklasten har satts till 15 kPa vilket motsvarar ett dimensionerande värde på 19,1 kPa i säkerhetsklass 2 enligt ekvation 4.1 b i IEG Rapport 6:2008 "Slänter och bankar", se även ekvation 1 nedan för redovisning av beräkning av den dimensionerande trafiklasten.

$$q_d = \gamma_d \times 1,4 \times q_k \quad (\text{Ekvation 1})$$

där

γ_d : Partialkoefficient för säkerhetsklass (0,91 för SK2)

q_k : Karakteristiskt värde för variabel last

Vid ytan för den planerade parkeringen har en jämnt utbredd last om 5 kPa ansatts över hela parkeringsytan i beräkningarna enligt IEG Rapport 4:2010.

Kontroll av glidytor från planerade byggnader ner mot planerad nivå för fotbollsplanen har utförts genom att placera en jämnt utbredd last vid positionen för planerade byggnader enligt Figur 4-1.

Grundvattennivån för respektive beräkningssektion har satts till medelvärdet av mätningarna i det närmsta grundvattenrör där mätningar har utförts. Se Figur 5-1 och Figur 5-2 för grundvattenrörens placering samt uppmätta nivåer.

Tabell 7.1. Valda omräkningsfaktorer utifrån IEG Rapport 6:2008 "Slänter och bankar".

Omräkningsfaktor	Värde	Förklaring
$\eta_{1,2}$	1,0	Normalsvensk lera, fler än 5 undersökningspunkter
η_3	1,0	Två till tre metoder har använts, liten spridning i resultat
$\eta_{4,5,6,7}$	1,0	Stor brottyta, medelvärde
η_{tot}	1,0	Produkten av ovanstående omräkningsfaktorer

Tabell 7.2. Karaktäristiska materialparametrar

Material	Djup [m.u.my]	Tunghet γ [kN/m ³]	Odränerad skjuvhållfasthet c_u [kPa]	Dränerad skjuvhållfasthet c'_u [kPa]	Friktions- vinkel ϕ' [kPa]
Fyllning/Väg bank	Varierar, ovan markytan	20**	-	-	38**
Torrskorpele ra	0 - 2	17	30**	3	30*
Lera	2 - 11	18	15 + 0,4 kPa/m	1,5 + 0,04 kPa/m	30*
Friktionsjord	11 - 13	20**	-	-	35**

*: Karakteristiska värden valda utifrån bilaga A1 i TRVINFRA-00230

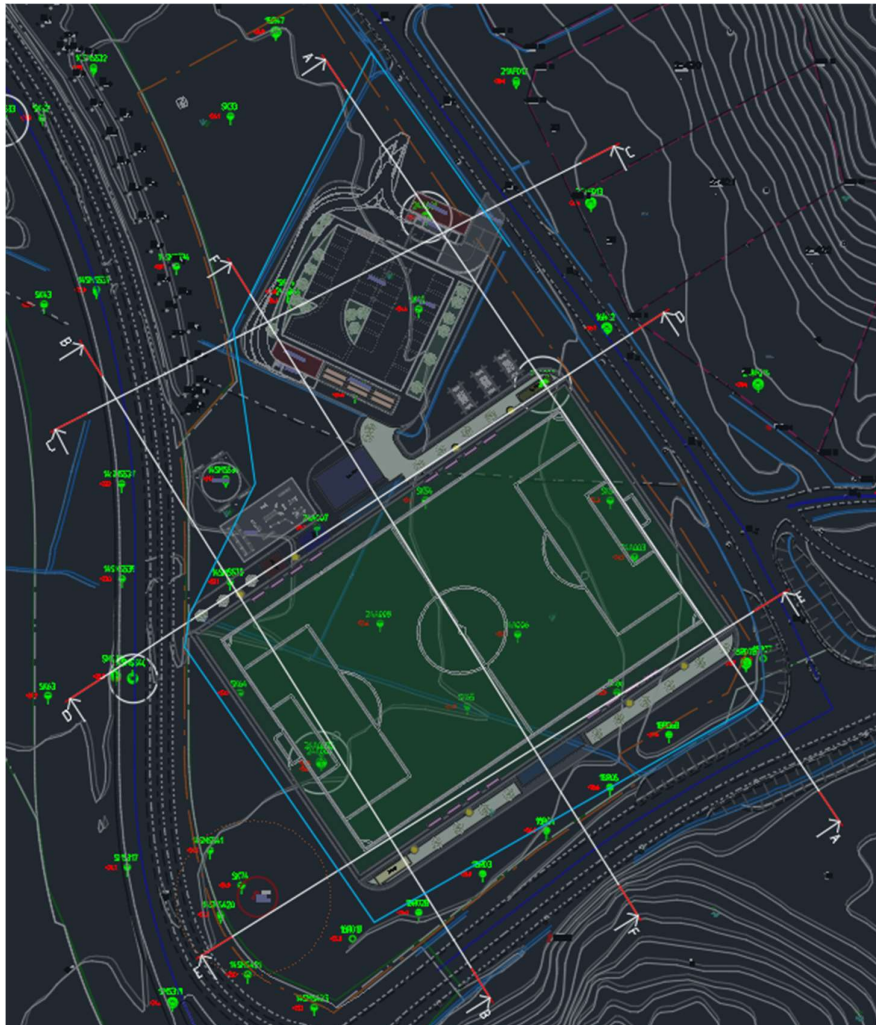
**: Erfarenhetsvärden

Tabell 7.3. Dimensionerande materialegenskaper

Material	Djup [m.u.my]	Tunghet γ [kN/m ³]	Odränerad skjuvhållfasthet c_u [kPa]	Dränerad skjuvhållfasthet c'_u [kPa]	Friktions- vinkel ϕ' [kPa]
Fyllning/Väg bank	Varierar, ovan markytan	20	-	-	31
Torrskorpele ra	0 - 2	17	20	2,31	23,9
Lera	2 - 11	18	10 + 0,3 kPa/m	1,15 + 0,031 kPa/m	23,9
Friktionsjord	11 - 13	20	-	-	28,3

7.2 Resultat

Stabilitetsberäkningarna har utförts vid sex sektioner. Se Figur 7-1 för redovisning av sektionernas placering i plan. Dessa beräkningssektioner valdes för att fånga upp eventuella riskområden för ras eller skred i anslutning till de befintliga anläggningarna i form av vägar, och till de planerade anläggningarna. I beräkningarna har parkeringens nivå satts till +26 för att ligga på samma nivå som anslutande befintlig väg. Fotbollsplanens nivå har satts till +25 men beräkningar har även utförts för nivå +24,5 och +24 för att utreda lägsta möjliga grundläggningsnivå för planen. Samtliga slänter som uppkommer vid uppritning av dessa nivåskillnader har antagits ha lutning 1:2. Dräneringsdiken har modellerats med dikesbotten 0,5 meter under marknivå enligt beskrivning i "PM Dagvattenutredning för Norrby Gärde, Norconsult, daterad 2024-10-31".



Figur 7-1 Redovisning av placering av beräkningssektioner i förhållande till planerade anläggningar

Resultat från utförda stabilitetsberäkningar redovisas i Tabell 7.4 - Tabell 7.6. Utförda beräkningar redovisas i Bilaga 2.

Tabell 7.4. Resultat från utförda stabilitetsberäkningar (Parkering nivå +26, Fotbollsplan nivå +25)

Sektion	Beräkningsfall	Riktning glidyta	Kombinerad analys	Odränerad analys	Sida i Bilaga 2
A-A	Höger sida av sektion	Vänster	1,299	1,806	1 & 2
	Vänster sida av sektion	Höger	2,099	3,651	3 & 4
B-B	Höger sida av sektion	Vänster	2,741	1,88	5 & 6
	Vänster sida av sektion	Vänster	2,067	2,591	7 & 8
C-C	Höger sida av sektion	Vänster	1,323	1,341	9 & 10
D-D	Höger sida av sektion	Vänster	2,159	1,737	11 & 12
E-E	Höger sida av sektion	Vänster	1,427	2,056	13 & 14
	Vänster sida av sektion	Höger	3,862	7,194	15 & 16
F-F	Höger sida av sektion	Vänster	1,784	1,468	17 & 18
	Vänster sida av sektion	Höger	1,333	1,333	19 & 20
	Vid byggnad (50 kPa)	Vänster	1,129	1,199	21 & 22
	Vid byggnad (50 kPa)	Höger	1,37	2,05	23 & 24
D-D	(Fotbollsplan på nivå +25), vänster sida av sektion	Vänster	1,723	1,748	73 & 74
	(Fotbollsplan på nivå +26), vänster sida av sektion	Vänster	1,334	1,339	75 & 76

Tabell 7.5. Resultat från utförda stabilitetsberäkningar (Parkering nivå +26, Fotbollsplan nivå +24,5)

Sektion	Beräkning sfall	Riktning glidyta	Kombinerad analys	Odränerad analys	Sida i Bilaga 2
A-A	Höger sida av sektion	Vänster	1,271	1,601	25 & 26
	Vänster sida av sektion	Höger	2,21	2,86	27 & 28
B-B	Höger sida av sektion	Vänster	2,178	1,83	29 & 30
	Vänster sida av sektion	Vänster	3,345	4,329	31 & 32
C-C	Höger sida av sektion	Vänster	Ingen skillnad	Ingen skillnad	-
D-D	Höger sida av sektion	Vänster	1,703	1,407	33 & 34
E-E	Höger sida av sektion	Vänster	1,042	1,732	35 & 36
	Vänster sida av sektion	Höger	2,402	4,171	37 & 38
F-F	Höger sida av sektion	Vänster	1,594	1,297	39 & 40
	Vänster sida av sektion	Höger	1,305	1,484	41 & 42
	Vid byggnad (50 kPa)	Vänster	1,129	1,199	43 & 44
	Vid byggnad (50 kPa)	Höger	1,205	1,278	45 & 46

Tabell 7.6. Resultat från utförda stabilitetsberäkningar (Parkering nivå +26, Fotbollsplan nivå +24)

Sektion	Beräkning sfall	Riktning glidyta	Kombinerad analys	Odränerad analys	Sida i Bilaga 2
A-A	Höger sida av sektion	Vänster	0,924	1,369	47 & 48
	Vänster sida av sektion	Höger	1,475	2,201	49 & 50
B-B	Höger sida av sektion	Vänster	1,605	1,589	51 & 52
	Vänster sida av sektion	Vänster	11,7	14	53 & 54
C-C	Höger sida av sektion	Vänster	Ingen skillnad	Ingen skillnad	
D-D	Höger sida av sektion	Vänster	1,372	1,175	55 & 56
E-E	Höger sida av sektion	Vänster	0,991	1,006	57 & 58
	Vänster sida av sektion	Höger	1,718	3,006	59 & 60
F-F	Höger sida av sektion	Vänster	1,373	1,141	61 & 62
	Vänster sida av sektion	Höger	1,305	1,484	63 & 64
	Vid byggnad (50 kPa)	Vänster	1,129	1,199	65 & 66
	Vid byggnad (50 kPa)	Höger	1,038	1,088	67 & 68
A-A (1:3 slänt)	Höger sida av sektion	Vänster	1,197	1,197	69 & 70
E-E (1:3 slänt)	Höger sida av sektion	Vänster	1,078	1,111	71 & 72

8 Slutsats och rekommendation

8.1 Sättningar

Det pågår för närvarande inga sättningar inom området, men vid en tillskottslast på 10 kPa (motsvarande 0,5 m höjning av marknivå) kommer sättningar i storleksordningen 2–4 cm uppstå.

För en tillskottslast på 20 kPa (motsvarande 1 m höjning av marknivå) kommer sättningar i storleksordningen 5 – 8 cm uppstå.

För en tillskottslast på 40 kPa (motsvarande 2 m höjning av marknivå) kommer sättningar i storleksordningen 16 – 26 cm uppstå.

8.2 Grundläggning

Det rekommenderas att framtida plushöjder för byggnader, vägar, parkering och fotbollsplan ej läggs högre än befintlig marknivå med hänseende av markens sättningsegenskaper. Om det med avseende på tex skyfallshantering krävs en nivåjustering av marknivå visar utförda stabilitetsberäkningar att marken kan höjas upp till nivå +26 med avseende på områdets totalstabilitet.

8.2.1 Byggnader

Enligt stabilitetsberäkningar kan plattgrundläggning av byggnader utföras upp till 50 kPa. Efter 10–20 år kommer sättningarna för en last på 40 kPa ha överstigit 16 cm vilket anses vara för stora. Tyngre och/eller sättningssärliga byggnader inom området rekommenderas därmed grundläggas på spetsburna pålar för att undvika sättningsproblem. Pålängden inom området kommer att variera mellan 10 – 20 meter.

8.2.2 Vägar, parkering och fotbollsplan

Sättningar uppstår i storleksordningen 2–4 cm vid en last på 10 kPa vilket motsvarar tyngden för 0,5 meter fyllnadsmassor. Om nivåer projekteras högre än befintlig marknivå alternativt att befintliga massor skiftas ur och ersätts med tyngre massor vid grundläggning av planerade anläggningar kan markförstärkning vara nödvändigt. Alternativa åtgärder kan vara förbelastning, kc-pelare eller att lera skiftas ur och ersätts med lättfyllning.

För att inga sättningar skall uppstå krävs det att tyngden för lättfyllning inklusive överbyggnad inte överstiger tyngden från den utskiftade leran. Det ska även beaktas höga grundvattennivåer vilket gör det problematiskt med lättfyllning.

8.3 Schaktning

Utförda stabilitetsberäkningar visar på att anläggning av fotbollsplan på nivå +25 och parkering på nivå +26 samt med dräneringsdiken enligt planförslaget uppnår erforderlig säkerhetsfaktor mot skred. Eventuella nivåjusteringar får som mest ske ned till nivå +24 för fotbollsplanen, under förutsättning att slänter i den högra delen av "sektion A-A och sektion E-E" utförs med lutning 1:3 som brantast. Högsta nivå för fotbollsplanen ska ej överstiga +26 enligt Sektion D-D (se sida 75 & 76 i Bilaga 2 eller nedersta raden i Tabell 7.4). Detta för att inte riskera stabilitetsbrott ut mot planområdets västra del. Last från omkringliggande byggnader inom området får maximalt vara 50 kPa.

Stabilitetsberäkningar för temporära schakter för tex VA-ledningar behöver utredas när omfattning av dessa klarlagts.

Med avseende på den höga grundvattenytan ska risken för bottenuppträckning kontrolleras vid djupare schakter.

8.4 Undersöknings- och utredningsbehov

Kompletterande platsspecifika sättnings- och stabilitetsberäkningar behöver utföras i nästkommande projekteringsskede efter att placering är förankrad samt laster för byggnader och övriga anläggningar är bestämt. Stabilitetsberäkningar för temporära

schakter för tex VA-ledningar behöver utredas mer i detalj när omfattning av dessa klarlagts.

Det rekommenderas att befintliga grundvattenrör mäts kontinuerligt, ungefär var tredje månad. Om grundvattensänkningar förväntas bli aktuellt bör en fördjupad hydrogeologisk utredning påbörjas i tidigt skede för att bedöma eventuell negativ påverkan.

Bilaga 1

Fullständiga sättningsberäkningsrapporter

GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A001_0_5m

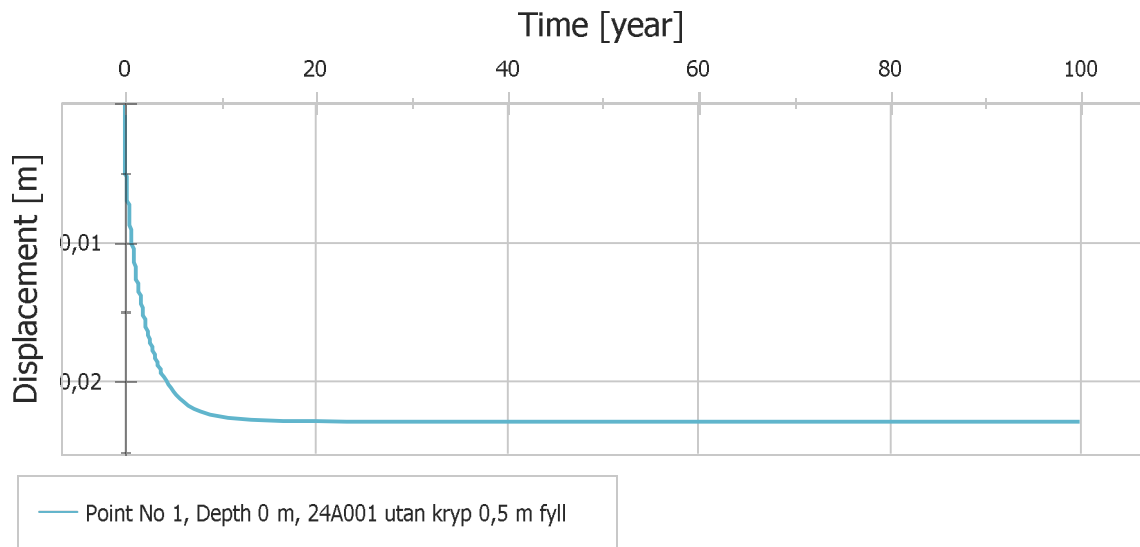
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A001_0_5m.xml

Date modified: 2024-10-18 12:51

Summary

Point No 1, 24A001 utan kryp 0,5 m fyll



Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,023	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 9 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A001 utan kryp 0,5 m fyll

Layer Torrskorpa [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120
2		18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer vCl(dc) (_si_) _sa_ [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120
3,00		18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	12	17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113
4,25		17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,3							
4,25	0,01	3,3							

Layer (si)vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,25	20	17	4500	350	18	0,8	1	90	104
6,25		17	4500	350	18	0,8	1	90	104

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,25	0,012	3,1							
6,25	0,012	3,1							

Layer sivCl _si_)_sa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6,25	47	18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109
11		18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6,25	0,015	3,8							
11	0,015	3,8							

Pore pressure

Point No 1, 24A001 utan kryp 0,5 m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,05	0,50	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,25	62,50	Normal
11,00	110,00	Drainage

Load stresses

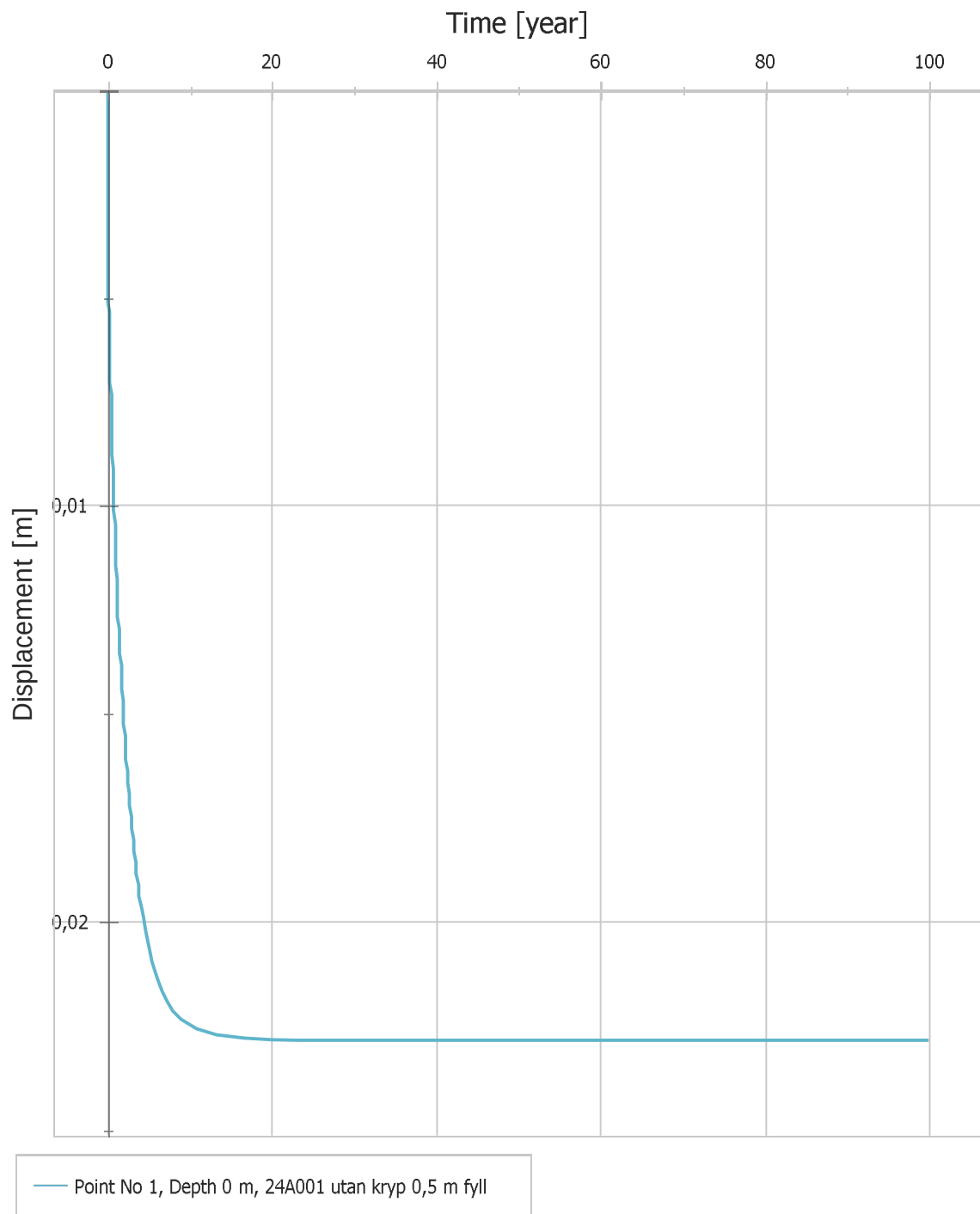
Point No 1, 24A001 utan kryp 0,5 m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	9,00
4,59	8,99
5,80	8,98
6,66	8,97
7,35	8,96
7,94	8,96
8,46	8,95
8,93	8,94
9,36	8,93
9,75	8,92
10,12	8,91
10,47	8,90
10,80	8,89
11,00	8,89

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A001 utan kryp 0,5 m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A001_1_0m

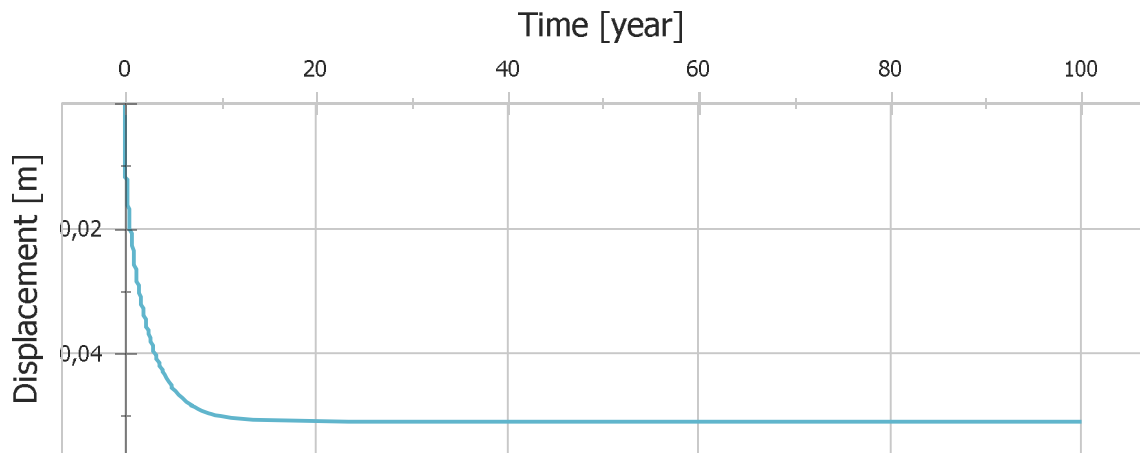
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A001_1_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 13:22

Summary

Point No 1, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll



— Point No 1, Depth 0 m, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,051	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 18 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll

Layer Torrskorpa [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120
2		18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer vCl(dc) (_si_) _sa_ [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120
3,00		18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	12	17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113
4,25		17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,3							
4,25	0,01	3,3							

Layer (si)vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,25	20	17	4500	350	18	0,8	1	90	104
6,25		17	4500	350	18	0,8	1	90	104

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,25	0,012	3,1							
6,25	0,012	3,1							

Layer sivCl _si_)_sa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6,25	47	18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109
11		18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6,25	0,015	3,8							
11	0,015	3,8							

Pore pressure

Point No 1, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,05	0,50	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,25	62,50	Normal
11,00	110,00	Drainage

Load stresses

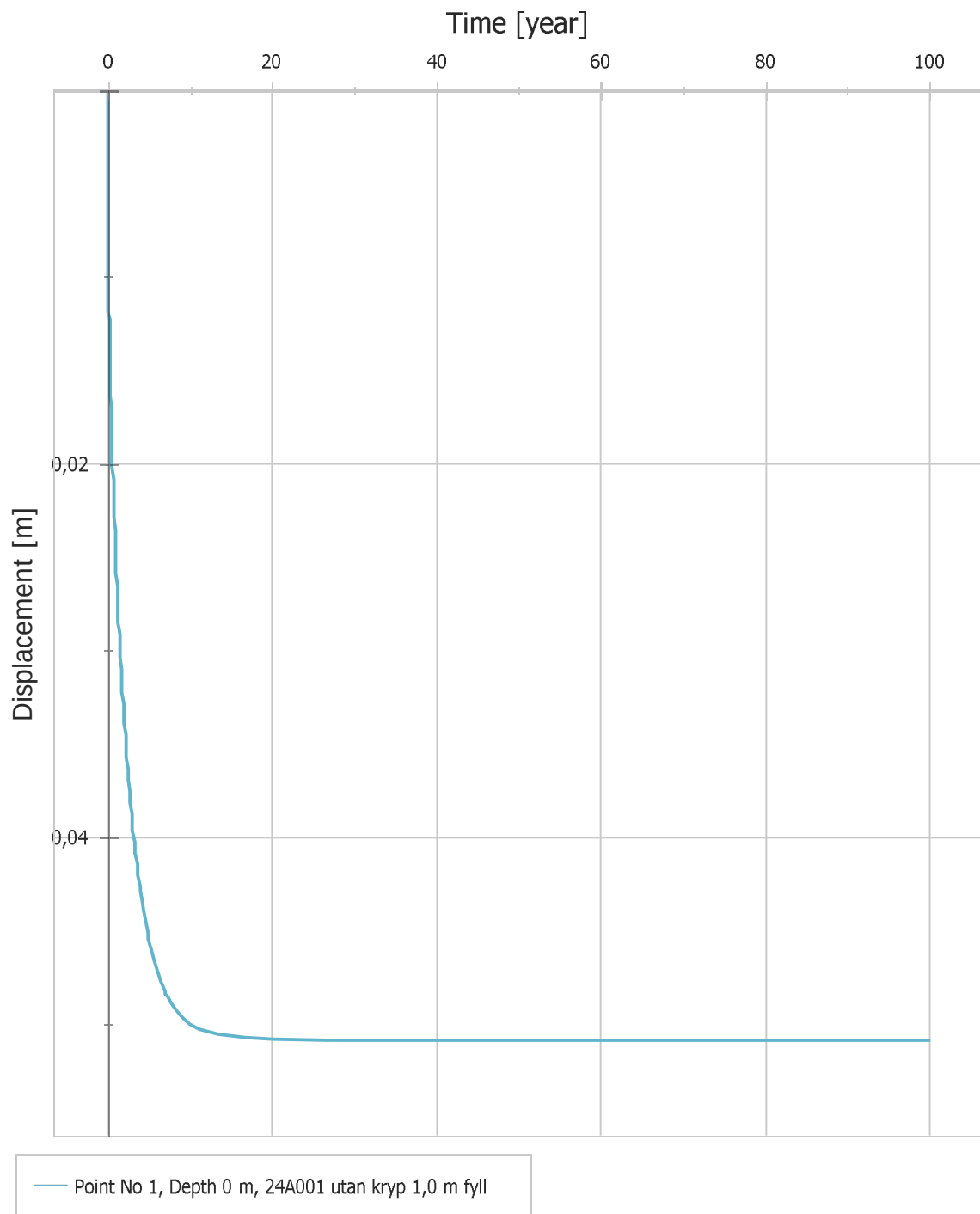
Point No 1, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	18,00
3,64	17,99
4,60	17,98
5,27	17,97
5,81	17,96
6,27	17,96
6,67	17,95
7,03	17,94
7,36	17,93
7,67	17,92
7,95	17,91
8,22	17,90
8,47	17,89
8,71	17,88
8,94	17,88
9,16	17,87
9,37	17,86
9,57	17,85
9,77	17,84
9,96	17,83
10,14	17,82
10,32	17,81
10,49	17,80
10,66	17,79
10,82	17,78
10,98	17,78
11,00	17,77

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A001 utan kryp 1,0 m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A001_2_0m

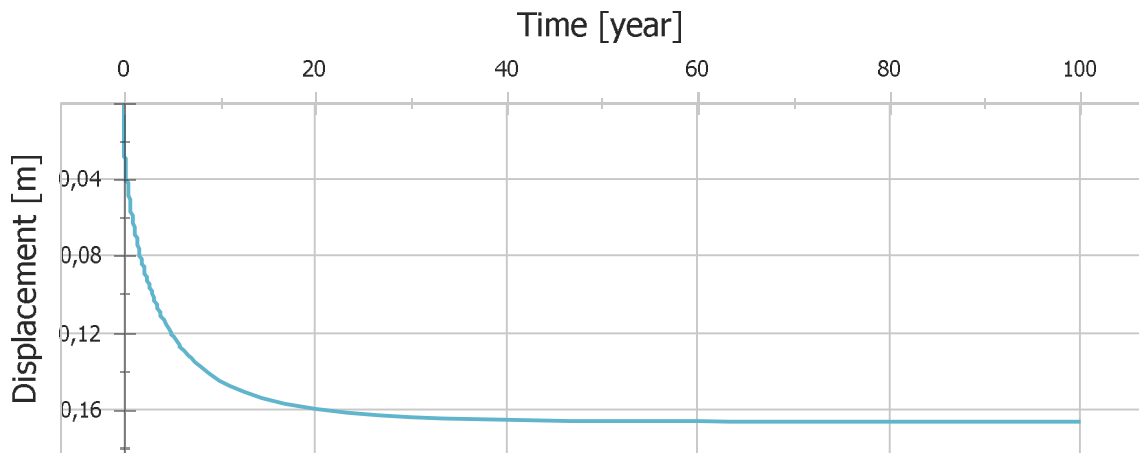
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A001_2_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 13:23

Summary

Point No 1, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll



— Point No 1, Depth 0 m, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,167	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 36 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll

Layer Torrskorpa [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120
2		18	5500	500	20,1	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer vCl(dc) (_si_) _sa_ [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120
3,00		18,7	8000	500	20	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	12	17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113
4,25		17,3	3750	360	20,1	0,8	1	90	113

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,3							
4,25	0,01	3,3							

Layer (si)vCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,25	20	17	4500	350	18	0,8	1	90	104
6,25		17	4500	350	18	0,8	1	90	104

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,25	0,012	3,1							
6,25	0,012	3,1							

Layer sivCl _si_)_sa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6,25	47	18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109
11		18,7	4000	340	16,1	0,8	1	105	109

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6,25	0,015	3,8							
11	0,015	3,8							

Pore pressure

Point No 1, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,05	0,50	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,25	62,50	Normal
11,00	110,00	Drainage

Load stresses

Point No 1, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll

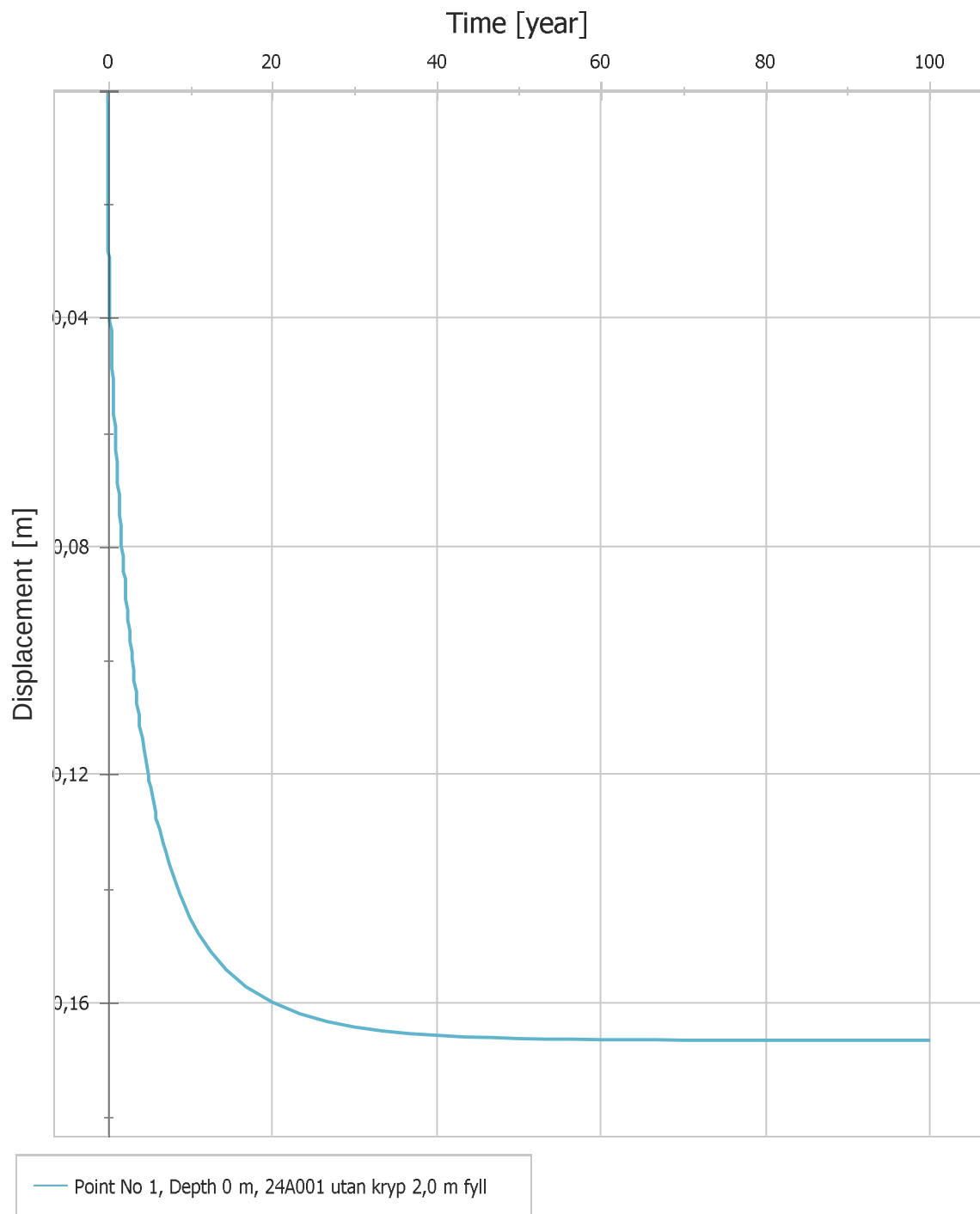
Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	36,00
2,89	35,99
3,64	35,98
4,17	35,97
4,60	35,96
4,96	35,96
5,28	35,95
5,56	35,94
5,82	35,93
6,06	35,92
6,28	35,91
6,49	35,90
6,69	35,89
6,88	35,88
7,06	35,87
7,23	35,87
7,39	35,86
7,55	35,85
7,70	35,84
7,85	35,83
7,99	35,82
8,13	35,81
8,26	35,80
8,39	35,79
8,52	35,78
8,64	35,77
8,76	35,76
8,88	35,76
8,99	35,75
9,10	35,74
9,21	35,73
9,32	35,72
9,43	35,71
9,53	35,70
9,63	35,69
9,73	35,68
9,83	35,67
9,93	35,66
10,02	35,65
10,11	35,65

10,20	35,64
10,29	35,63
10,38	35,62
10,47	35,61
10,56	35,60
10,65	35,59
10,73	35,58
10,81	35,57
10,89	35,56
10,97	35,55
11,00	35,55

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A001 utan kryp 2,0 m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A002_0_5m

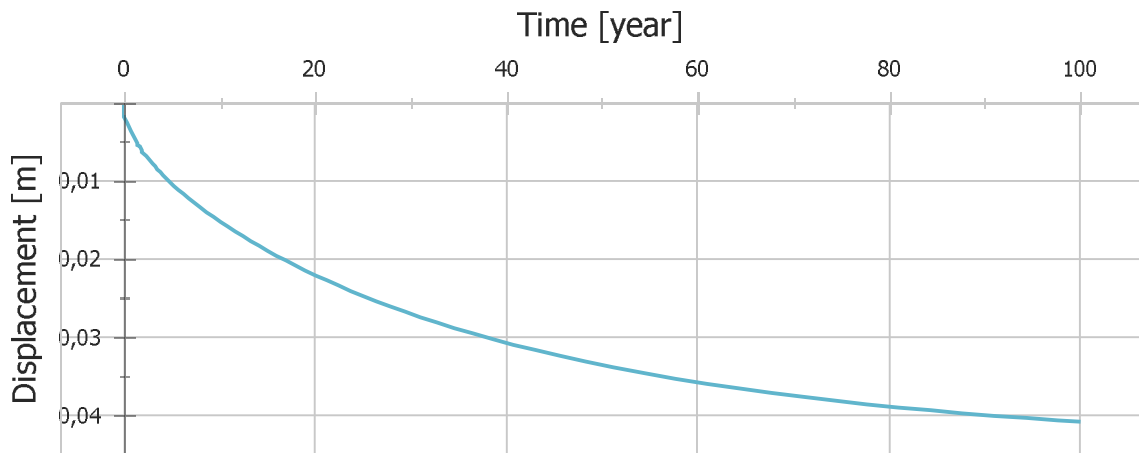
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A002_0_5m.xml

Date modified: 2024-10-18 13:59

Summary

Point No 1, 24A002 utan kryp 0,5m fyll



Point No 1, Depth 0 m, 24A002 utan kryp 0,5m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,041	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 9 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A002 utan kryp 0,5m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120
2		18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer FSa)_cl_(pr) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120
3,00		19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer (si)vCl _si_(_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	10	17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80
4,00		17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,5							
4,00	0,01	3,5							

Layer fsasivCl [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,00	20	18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129
6		18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,00	0,014	3,7							
6	0,014	3,7							

Layer sivCl_si_ (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6	60	18	4250	640	16,4	0,8	1	78	109
12		18	4250	640	16,4	0,8	1	98	137

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,011	3,1							
12	0,011	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A002 utan kryp 0,5m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,00	60,00	Normal
12,00	120,00	Closed boundary

Load stresses

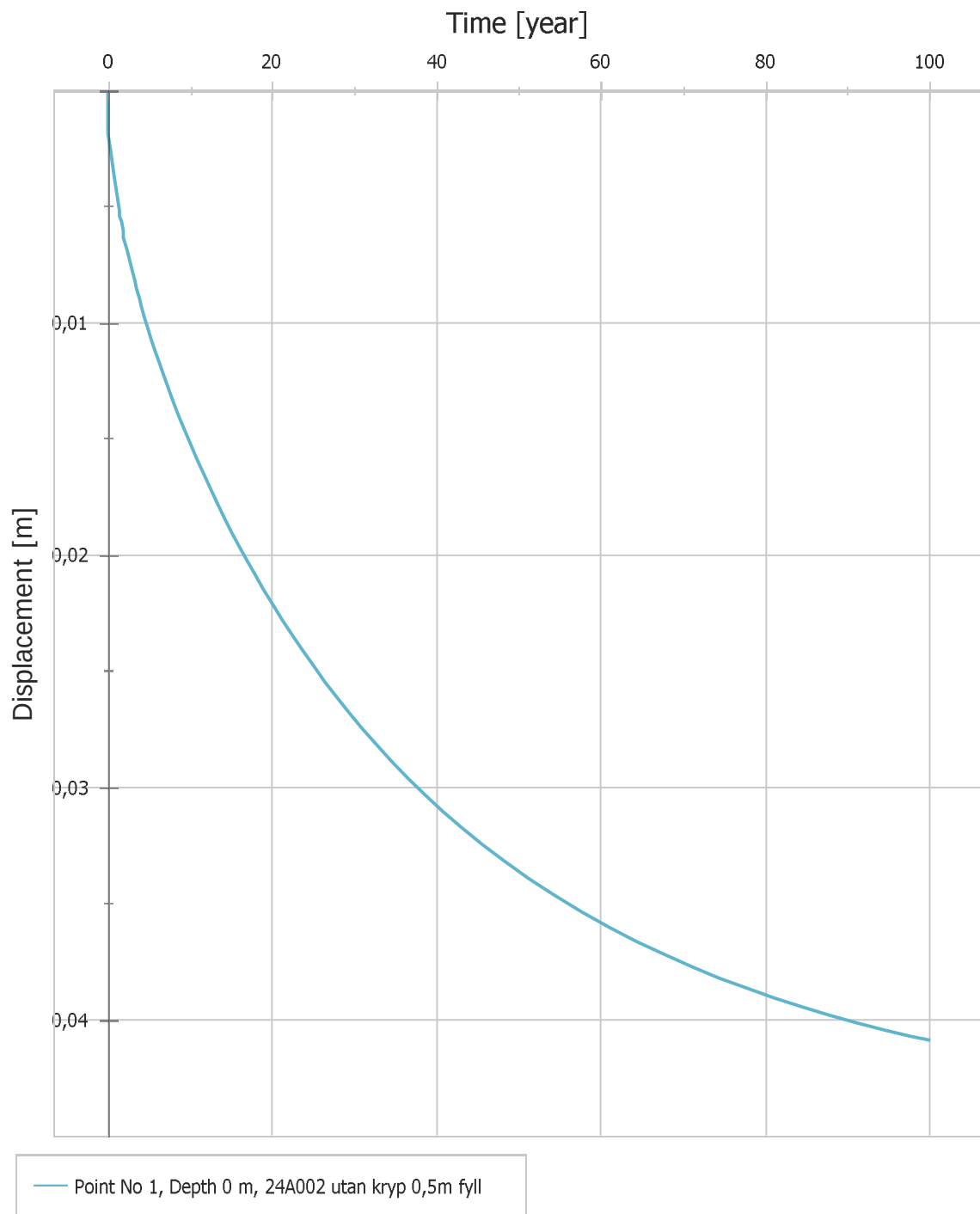
Point No 1, 24A002 utan kryp 0,5m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	9,00
4,59	8,99
5,80	8,98
6,66	8,97
7,35	8,96
7,94	8,96
8,46	8,95
8,93	8,94
9,36	8,93
9,75	8,92
10,12	8,91
10,47	8,90
10,80	8,89
11,11	8,88
11,41	8,88
11,69	8,87
11,96	8,86
12,00	8,86

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A002 utan kryp 0,5m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A002_1_0m

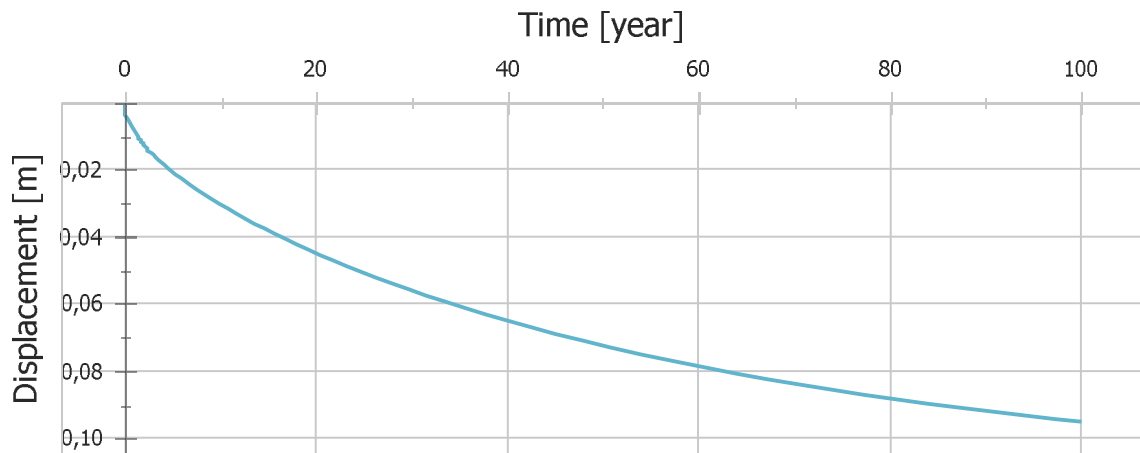
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A002_1_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 14:04

Summary

Point No 1, 24A002 utan kryp 1,0m fyll



Point No 1, Depth 0 m, 24A002 utan kryp 1,0m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,095	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 18 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A002 utan kryp 1,0m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120
2		18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer FSa)_cl_(pr) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120
3,00		19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer (si)vCl _si_(_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	10	17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80
4,00		17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,5							
4,00	0,01	3,5							

Layer fsasivCl [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,00	20	18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129
6		18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,00	0,014	3,7							
6	0,014	3,7							

Layer sivCl_si_ (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6	60	18	4250	640	16,4	0,8	1	78	109
12		18	4250	640	16,4	0,8	1	98	137

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,011	3,1							
12	0,011	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A002 utan kryp 1,0m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,00	60,00	Normal
12,00	120,00	Closed boundary

Load stresses

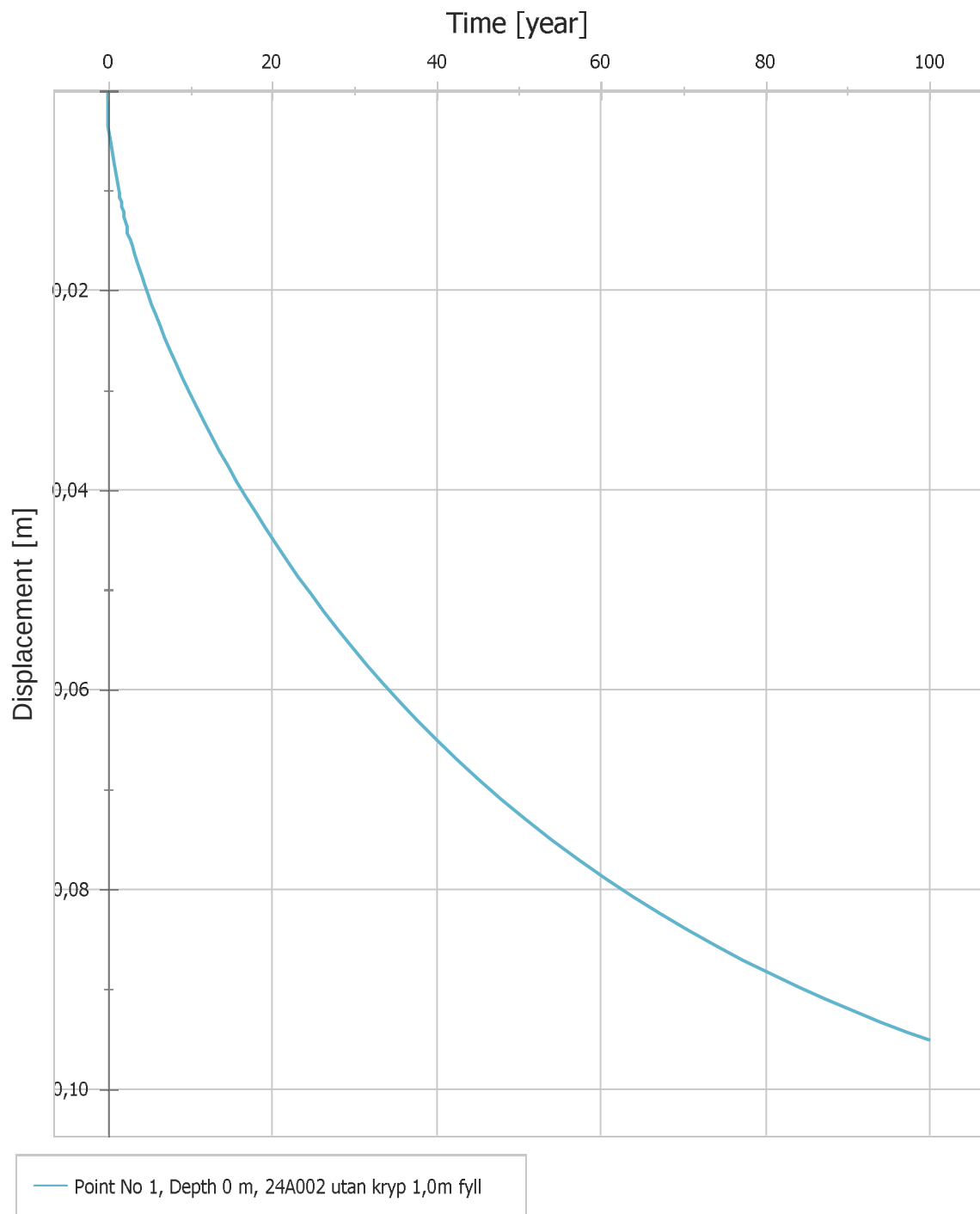
Point No 1, 24A002 utan kryp 1,0m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	18,00
3,64	17,99
4,60	17,98
5,27	17,97
5,81	17,96
6,27	17,96
6,67	17,95
7,03	17,94
7,36	17,93
7,67	17,92
7,95	17,91
8,22	17,90
8,47	17,89
8,71	17,88
8,94	17,88
9,16	17,87
9,37	17,86
9,57	17,85
9,77	17,84
9,96	17,83
10,14	17,82
10,32	17,81
10,49	17,80
10,66	17,79
10,82	17,78
10,98	17,78
11,14	17,77
11,29	17,76
11,44	17,75
11,59	17,74
11,73	17,73
11,87	17,72
12,00	17,71

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A002 utan kryp 1,0m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A002_2_0m

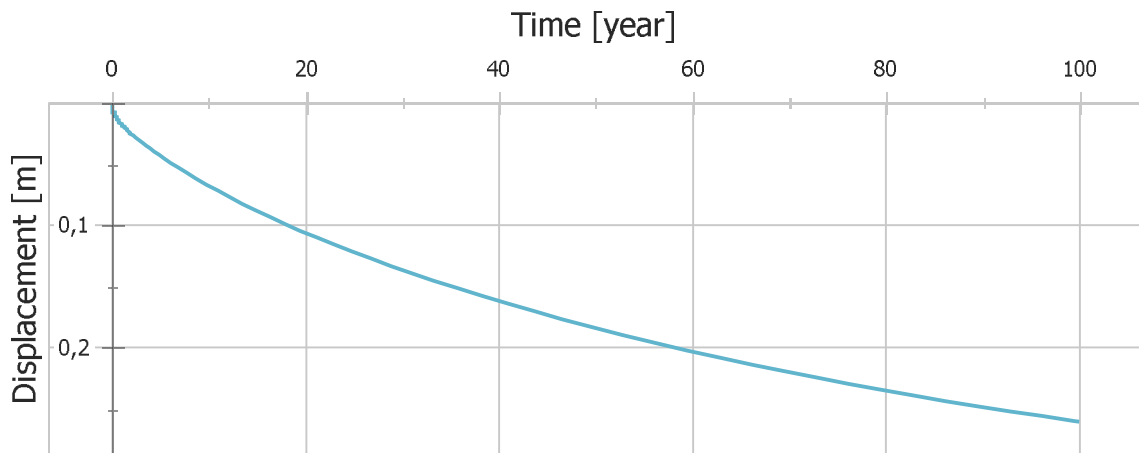
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A002_2_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 14:02

Summary

Point No 1, 24A002 utan kryp 2,0m fyll



Point No 1, Depth 0 m, 24A002 utan kryp 2,0m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,260	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 36 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A002 utan kryp 2,0m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	20	18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120
2		18	5500	500	14,2	0,8	1	40	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
2	0,01	1							

Layer FSa)_cl_(pr) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2	10	19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120
3,00		19,8	5600	500	4,2	0,8	1	60	120

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2	0,01	1							
3,00	0,01	1							

Layer (si)vCl _si_(_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,00	10	17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80
4,00		17,7	3000	400	14,2	0,8	1	49	80

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,00	0,01	3,5							
4,00	0,01	3,5							

Layer fsasivCl [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
4,00	20	18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129
6		18,1	4750	1190	17,6	0,8	1	81	129

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
4,00	0,014	3,7							
6	0,014	3,7							

Layer sivCl_si_ (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6	60	18	4250	640	16,4	0,8	1	78	109
12		18	4250	640	16,4	0,8	1	98	137

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,011	3,1							
12	0,011	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A002 utan kryp 2,0m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
1,00	10,00	Normal
2,00	20,00	Normal
6,00	60,00	Normal
12,00	120,00	Closed boundary

Load stresses

Point No 1, 24A002 utan kryp 2,0m fyll

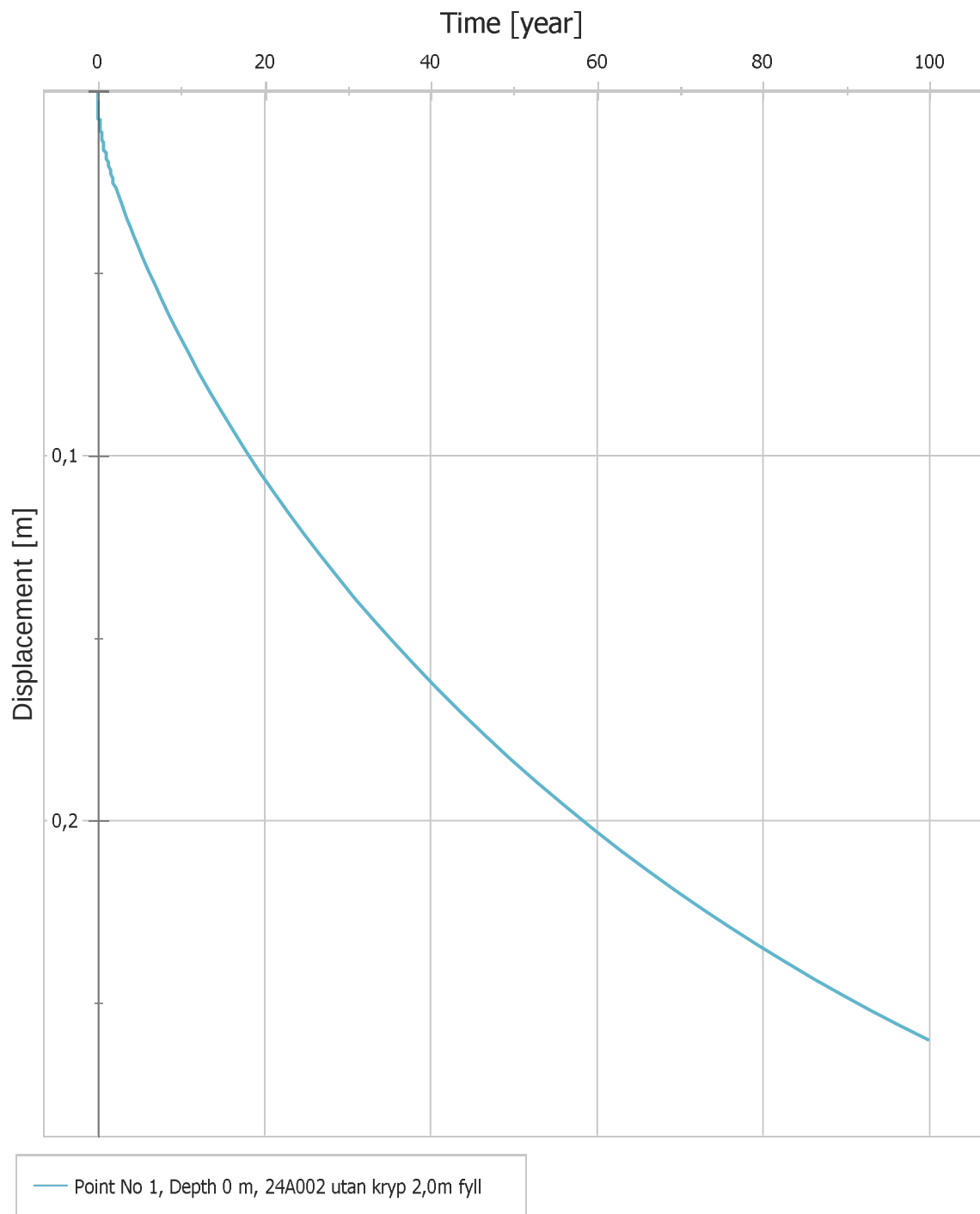
Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	36,00
2,89	35,99
3,64	35,98
4,17	35,97
4,60	35,96
4,96	35,96
5,28	35,95
5,56	35,94
5,82	35,93
6,06	35,92
6,28	35,91
6,49	35,90
6,69	35,89
6,88	35,88
7,06	35,87
7,23	35,87
7,39	35,86
7,55	35,85
7,70	35,84
7,85	35,83
7,99	35,82
8,13	35,81
8,26	35,80
8,39	35,79
8,52	35,78
8,64	35,77
8,76	35,76
8,88	35,76
8,99	35,75
9,10	35,74
9,21	35,73
9,32	35,72
9,43	35,71
9,53	35,70
9,63	35,69
9,73	35,68
9,83	35,67
9,93	35,66
10,02	35,65
10,11	35,65

10,20	35,64
10,29	35,63
10,38	35,62
10,47	35,61
10,56	35,60
10,65	35,59
10,73	35,58
10,81	35,57
10,89	35,56
10,97	35,55
11,05	35,54
11,13	35,53
11,21	35,52
11,29	35,52
11,37	35,51
11,45	35,50
11,53	35,49
11,60	35,48
11,67	35,47
11,74	35,46
11,81	35,45
11,88	35,44
11,95	35,43
12,00	35,42

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A002 utan kryp 2,0m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A009_0_5m

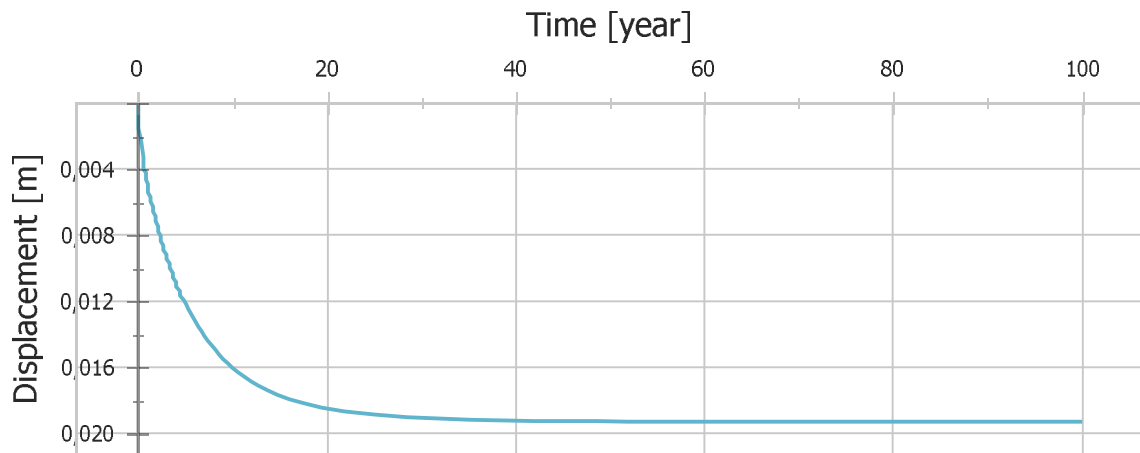
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A009_0_5m.xml

Date modified: 2024-10-18 14:16

Summary

Point No 1, 24A009 utan kryp 0,5m fyll



Point No 1, Depth 0 m, 24A009 utan kryp 0,5m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,019	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax	= 37,5
Load pressure (p_ref)	= 9 kPa	Xmin	= -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax	= 57,5
		Ymin	= -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A009 utan kryp 0,5m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	15	18	5500	500	13	0,8	1	60	90
1,5		18	5500	500	13	0,8	1	60	90

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
1,5	0,01	1							

Layer fsasivCI)_fsa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
1,5	10	18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81
2,5		18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
1,5	0,019	4							
2,5	0,019	4							

Layer fsasivCI (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2,5	10	17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85
3,5		17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2,5	0,017	3,6							
3,5	0,017	3,6							

Layer fsasivCI [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
3,5	25	18,6	3000	510	21	0,8	1	55	81
6		18,6	3000	510	21	0,8	1	61	88

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,5	0,013	2,7							
6	0,013	2,7							

Layer sivCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
6	20	18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161
8		18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,2	3,1							
8	0,2	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A009 utan kryp 0,5m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,20	2,00	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
5,00	50,00	Normal
6,00	60,00	Normal
8,00	80,00	Closed boundary

Load stresses

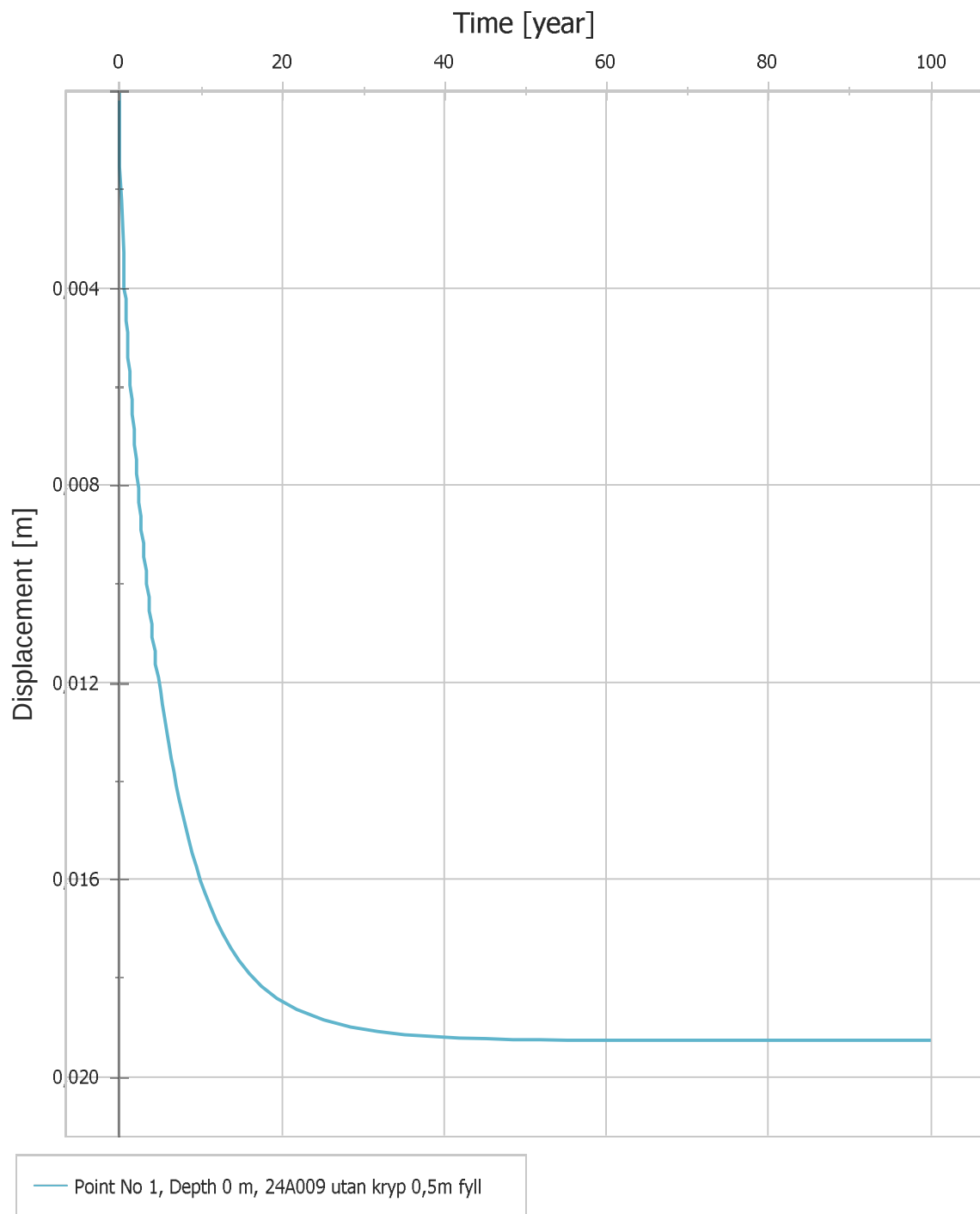
Point No 1, 24A009 utan kryp 0,5m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	9,00
4,59	8,99
5,80	8,98
6,66	8,97
7,35	8,96
7,94	8,96
8,00	8,95

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A009 utan kryp 0,5m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A009_1_0m

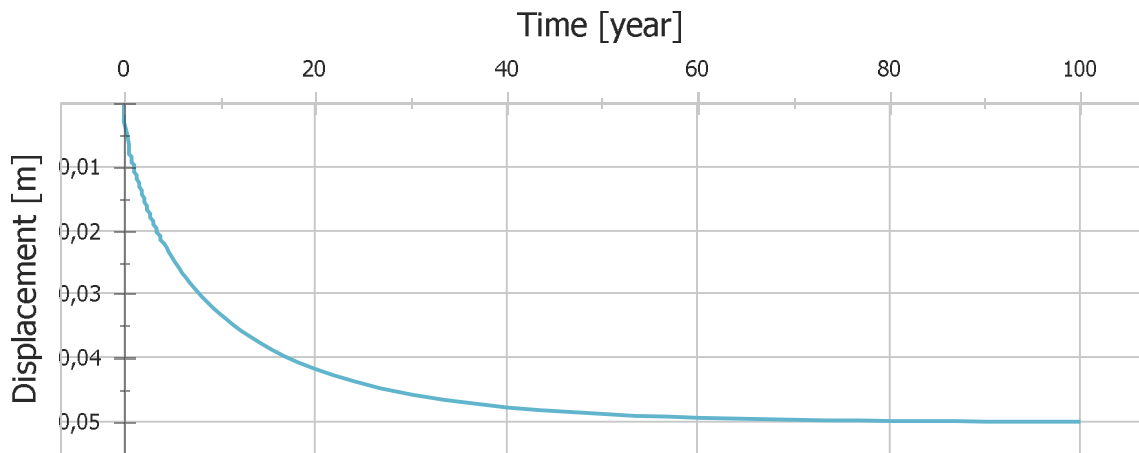
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A009_1_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 14:18

Summary

Point No 1, 24A009 utan kryp 1,0m fyll



— Point No 1, Depth 0 m, 24A009 utan kryp 1,0m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,050	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 18 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A009 utan kryp 1,0m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	15	18	5500	500	13	0,8	1	60	90
1,5		18	5500	500	13	0,8	1	60	90

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
1,5	0,01	1							

Layer fsasivCI)_fsa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
1,5	10	18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81
2,5		18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
1,5	0,019	4							
2,5	0,019	4							

Layer fsasivCI (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2,5	10	17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85
3,5		17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2,5	0,017	3,6							
3,5	0,017	3,6							

Layer fsasivCI [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
3,5	25	18,6	3000	510	21	0,8	1	55	81
6		18,6	3000	510	21	0,8	1	61	88

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,5	0,013	2,7							
6	0,013	2,7							

Layer sivCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6	20	18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161
8		18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,2	3,1							
8	0,2	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A009 utan kryp 1,0m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,20	2,00	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
5,00	50,00	Normal
6,00	60,00	Normal
8,00	80,00	Closed boundary

Load stresses

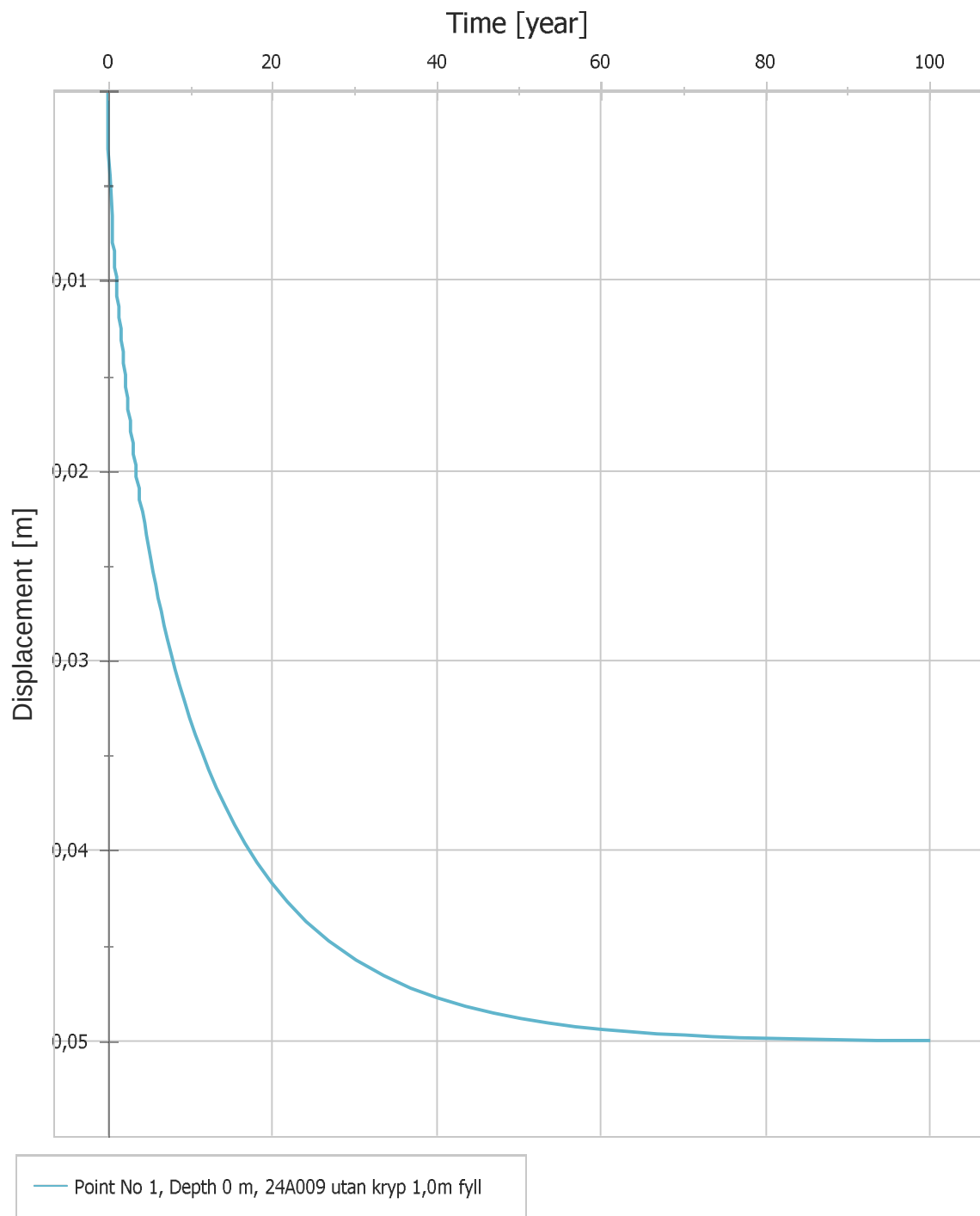
Point No 1, 24A009 utan kryp 1,0m fyll

Time: 0,0 years

Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	18,00
3,64	17,99
4,60	17,98
5,27	17,97
5,81	17,96
6,27	17,96
6,67	17,95
7,03	17,94
7,36	17,93
7,67	17,92
7,95	17,91
8,00	17,91

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A009 utan kryp 1,0m fyll



GeoSuite Settlement Report

Project data

Project name: D0190845 Soderby Huvudgard

Project number: D0190845

Contractor:

Comment:

Calculation name: 24A009_2_0m

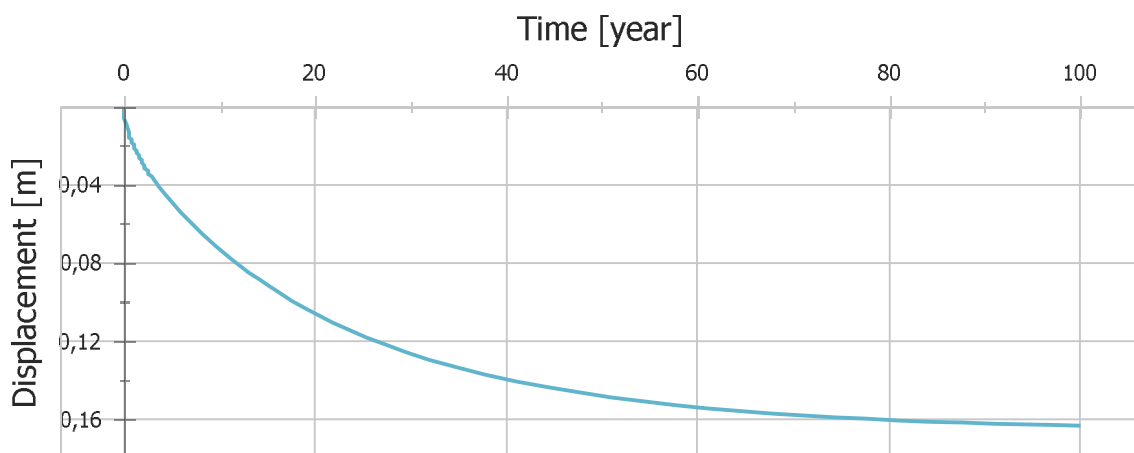
Description:

File name: X:\1-prj_AF\GEOSUITE Geoteknik Sverige 611453\Öst\2024\D0190845
Soderby Huvudgard\POSTGRAF.DBF\24A009_2_0m.xml

Date modified: 2024-10-18 14:21

Summary

Point No 1, 24A009 utan kryp 2,0m fyll



Point No 1, Depth 0 m, 24A009 utan kryp 2,0m fyll

Depth [m]	Displacement [m]	Time [years]
0,00	0,164	100,0000

Loads

Reference depth (Z)	= 0 m	Xmax = 37,5
Load pressure (p_ref)	= 36 kPa	Xmin = -37,5
Stress distribution model	= Finite Boussinesq	Ymax = 57,5
		Ymin = -57,5

Load history:

Time [year]	Factor, f_load [-]
0,0000	1,000

Soil layers

Point No 1, 24A009 utan kryp 2,0m fyll

Layer Let [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
0,00	15	18	5500	500	13	0,8	1	60	90
1,5		18	5500	500	13	0,8	1	60	90

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
0,00	0,01	1							
1,5	0,01	1							

Layer fsasivCI)_fsa_ ([Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
1,5	10	18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81
2,5		18,9	4250	440	13	0,8	1	50	81

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
1,5	0,019	4							
2,5	0,019	4							

Layer fsasivCI (_fsa_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m3]	M0 [kN/m2]	ML [kN/m2]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m2]	sig_pL [kN/m2]
2,5	10	17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85
3,5		17,8	3250	530	15,8	0,8	1	65	85

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
2,5	0,017	3,6							
3,5	0,017	3,6							

Layer fsasivCI [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
3,5	25	18,6	3000	510	21	0,8	1	55	81
6		18,6	3000	510	21	0,8	1	61	88

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
3,5	0,013	2,7							
6	0,013	2,7							

Layer sivCl (_si_) [Chalmers without creep, Log based (strain)]

Depth [m]	Sub-layers	Soil Weight [kN/m ³]	M0 [kN/m ²]	ML [kN/m ²]	M' [-]	a0 [-]	a1 [-]	sig_pc [kN/m ²]	sig_pL [kN/m ²]
6	20	18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161
8		18,7	5250	1370	18,8	0,8	1	104	161

Depth [m]	k_init [m/years]	Beta_k [-]							
6	0,2	3,1							
8	0,2	3,1							

Pore pressure

Point No 1, 24A009 utan kryp 2,0m fyll

Time: 0,0 years

Ground water level: 0,00 m below ground surface

Depth [m]	Pore pressure [kPa]	Condition
0,00	0,00	Drainage
0,20	2,00	Normal
0,50	5,00	Normal
1,00	10,00	Normal
5,00	50,00	Normal
6,00	60,00	Normal
8,00	80,00	Closed boundary

Load stresses

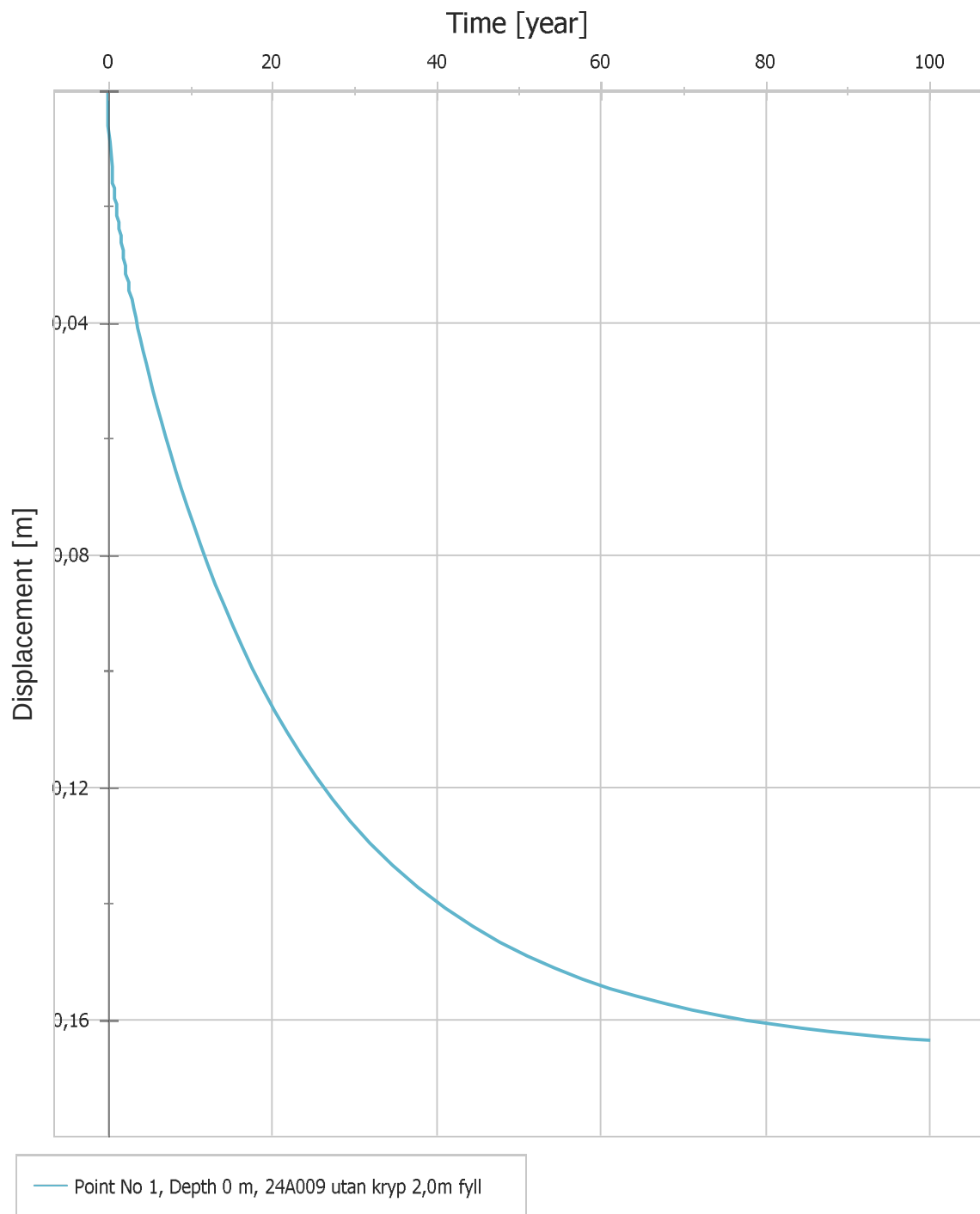
Point No 1, 24A009 utan kryp 2,0m fyll

Time: 0,0 years

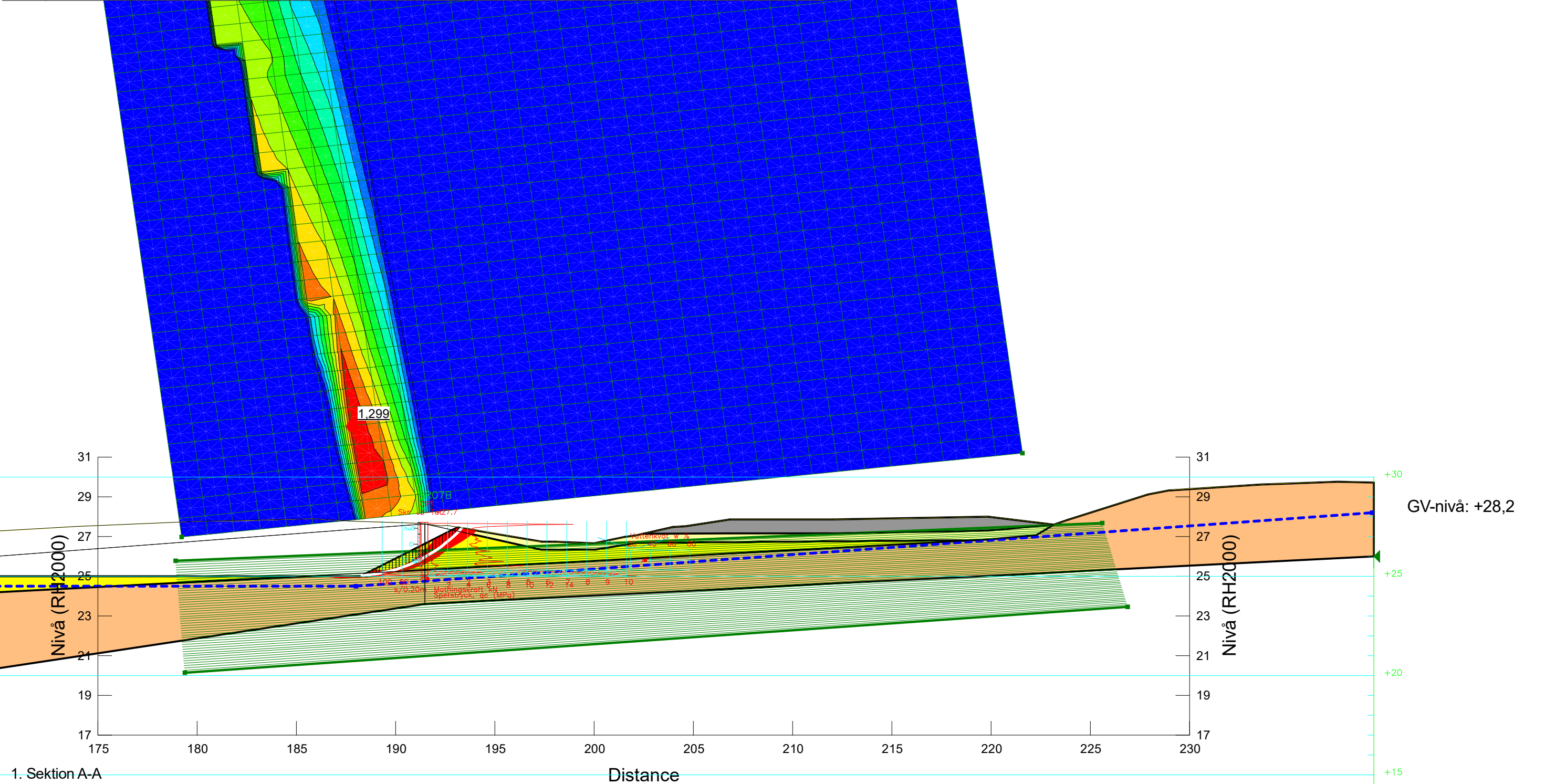
Depth [m]	Ex. stress [kPa]
0,00	36,00
2,89	35,99
3,64	35,98
4,17	35,97
4,60	35,96
4,96	35,96
5,28	35,95
5,56	35,94
5,82	35,93
6,06	35,92
6,28	35,91
6,49	35,90
6,69	35,89
6,88	35,88
7,06	35,87
7,23	35,87
7,39	35,86
7,55	35,85
7,70	35,84
7,85	35,83
7,99	35,82
8,00	35,82

Displacement versus Time - Graph

Displacement versus Time - Graph for Point No 1, 24A009 utan kryp 2,0m fyll



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.1 Kombinerad

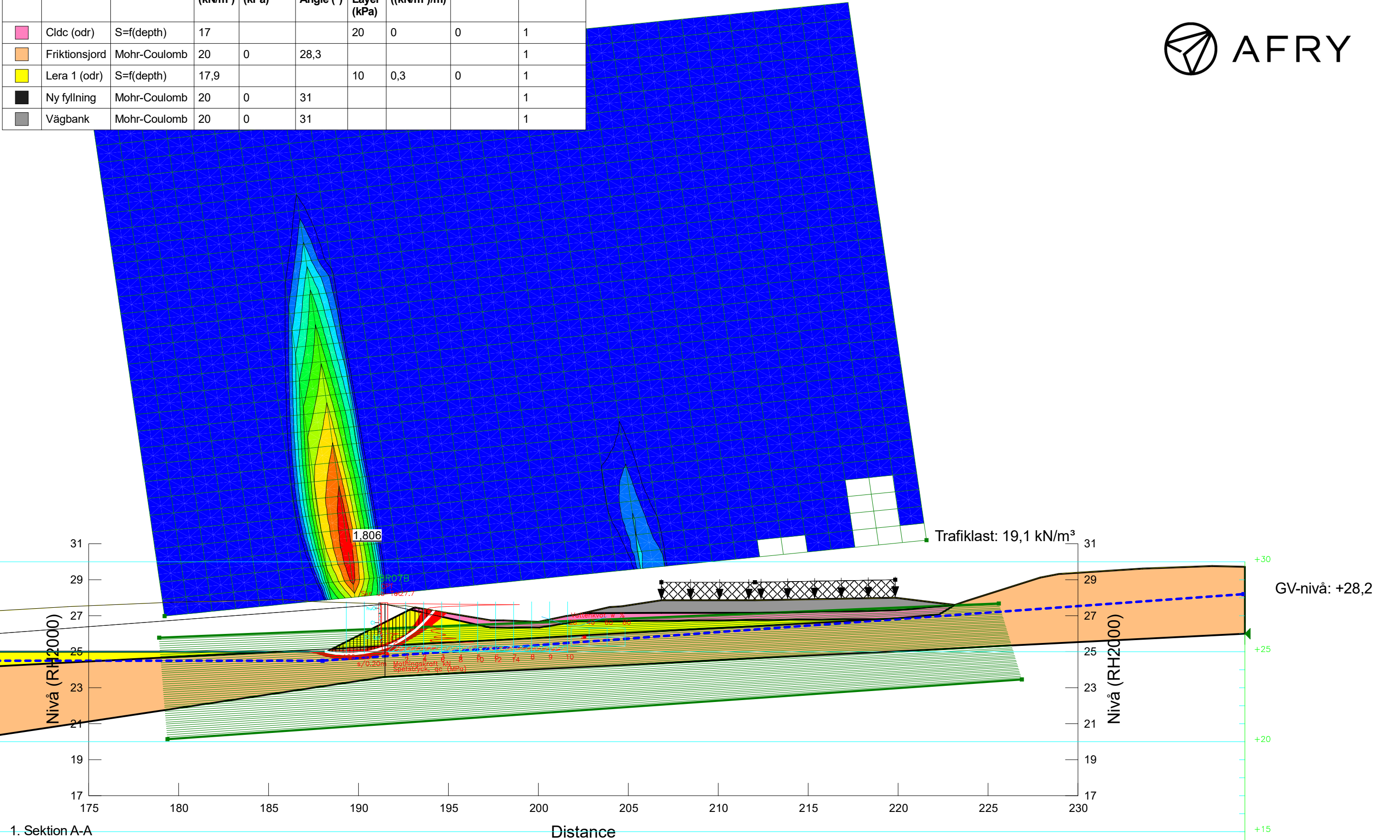
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-02

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

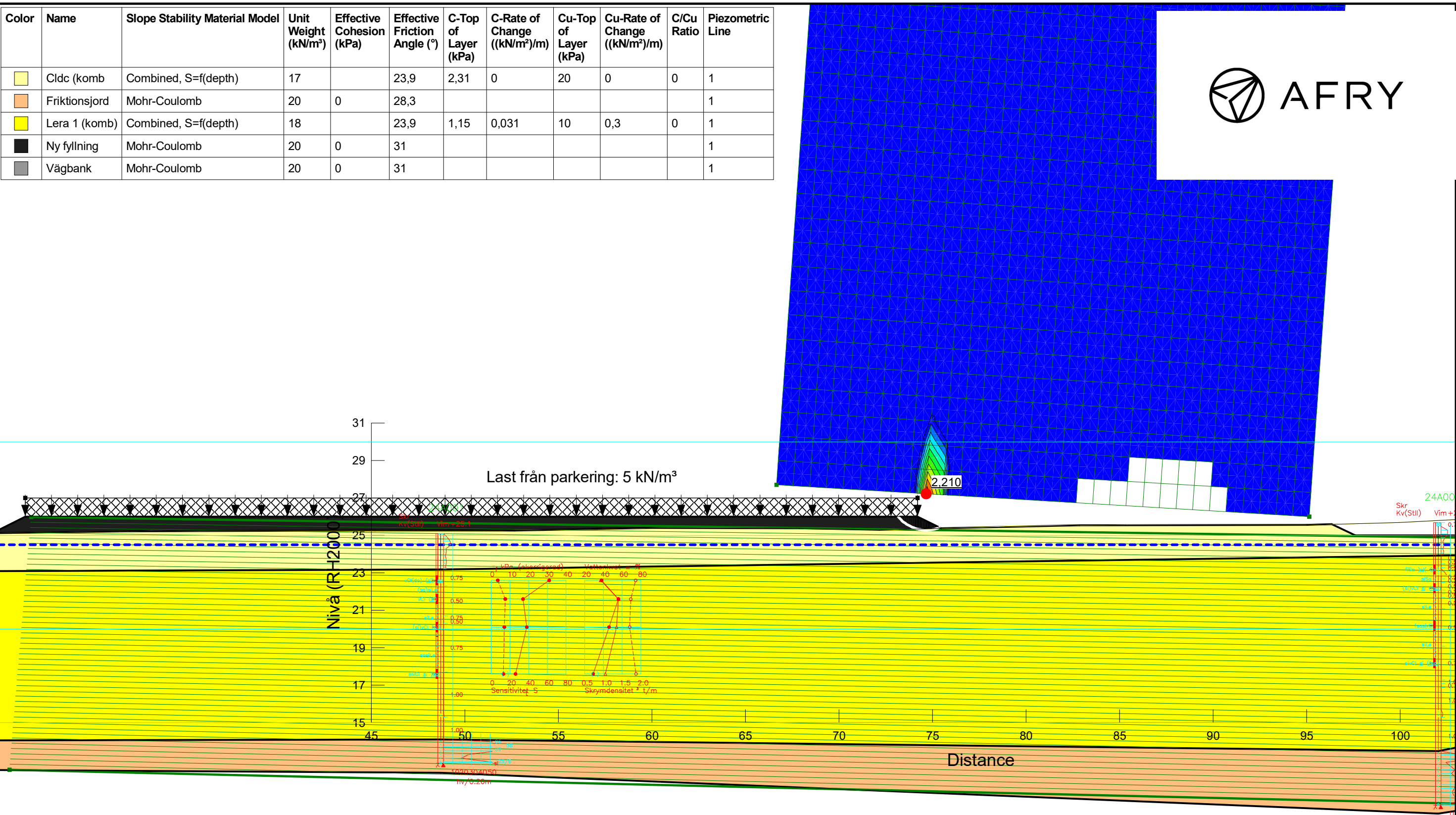


1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård.gsz
2025-10-02

David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.3 Kombinerad (från vänster)

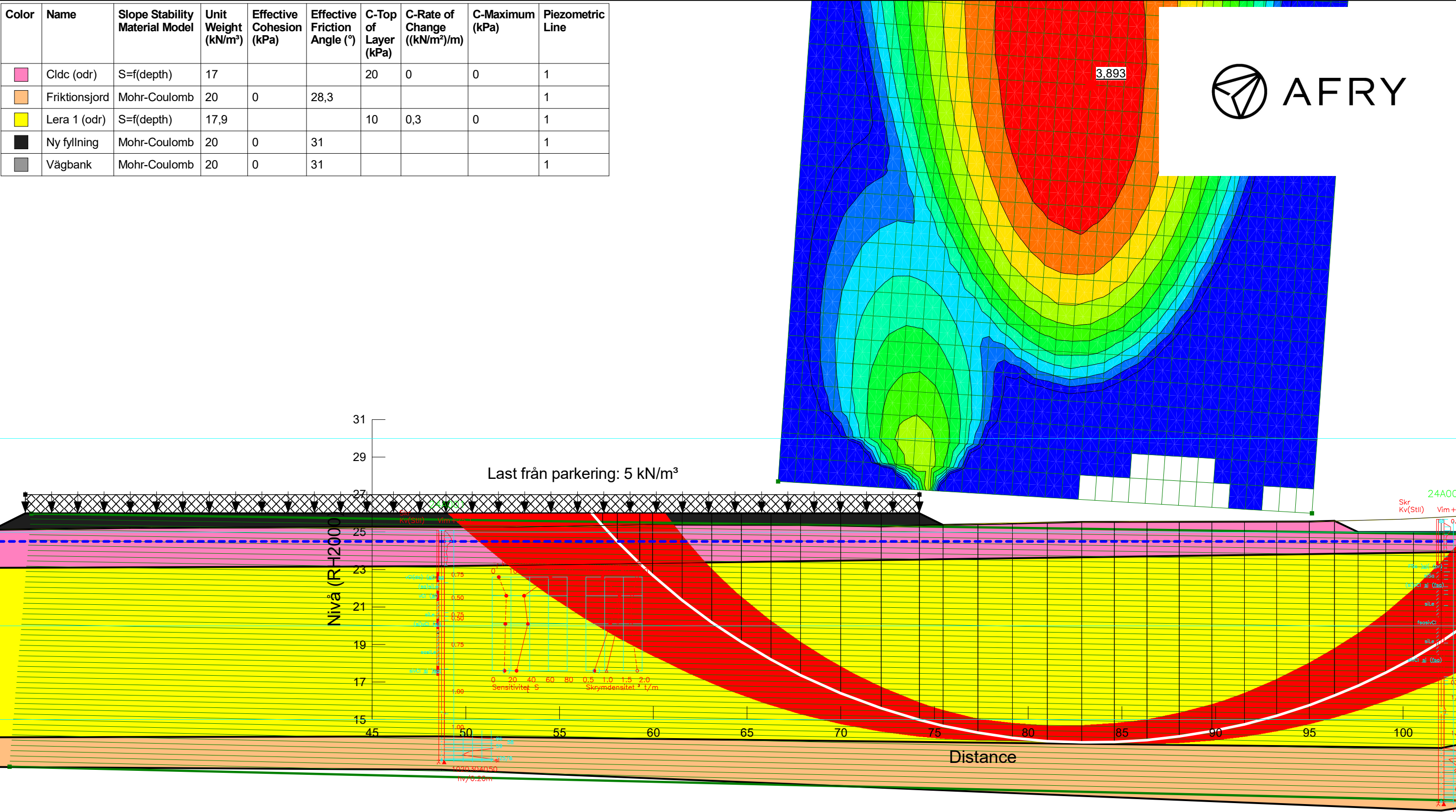
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-02

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.4 Odränerad (från vänster)

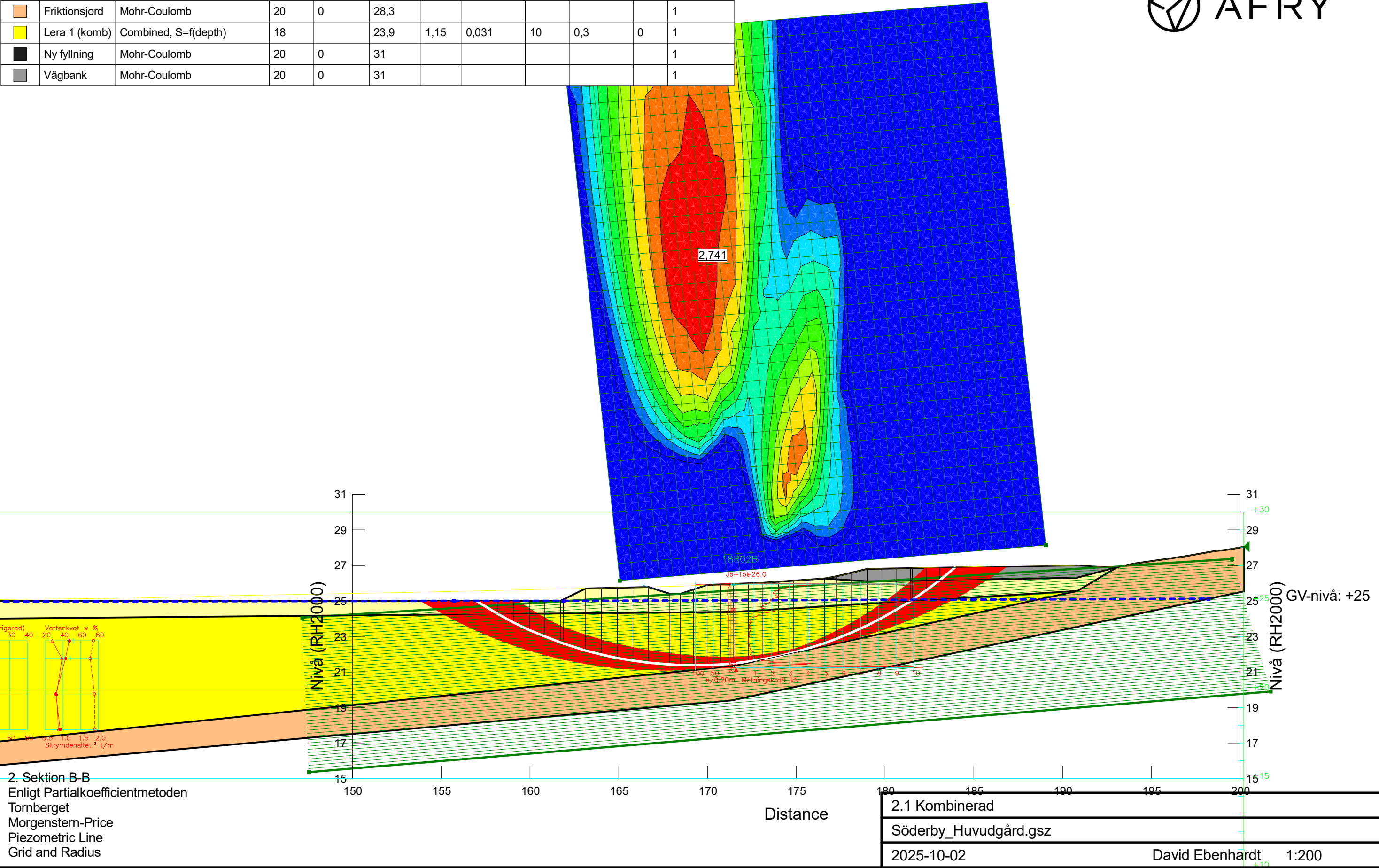
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-02

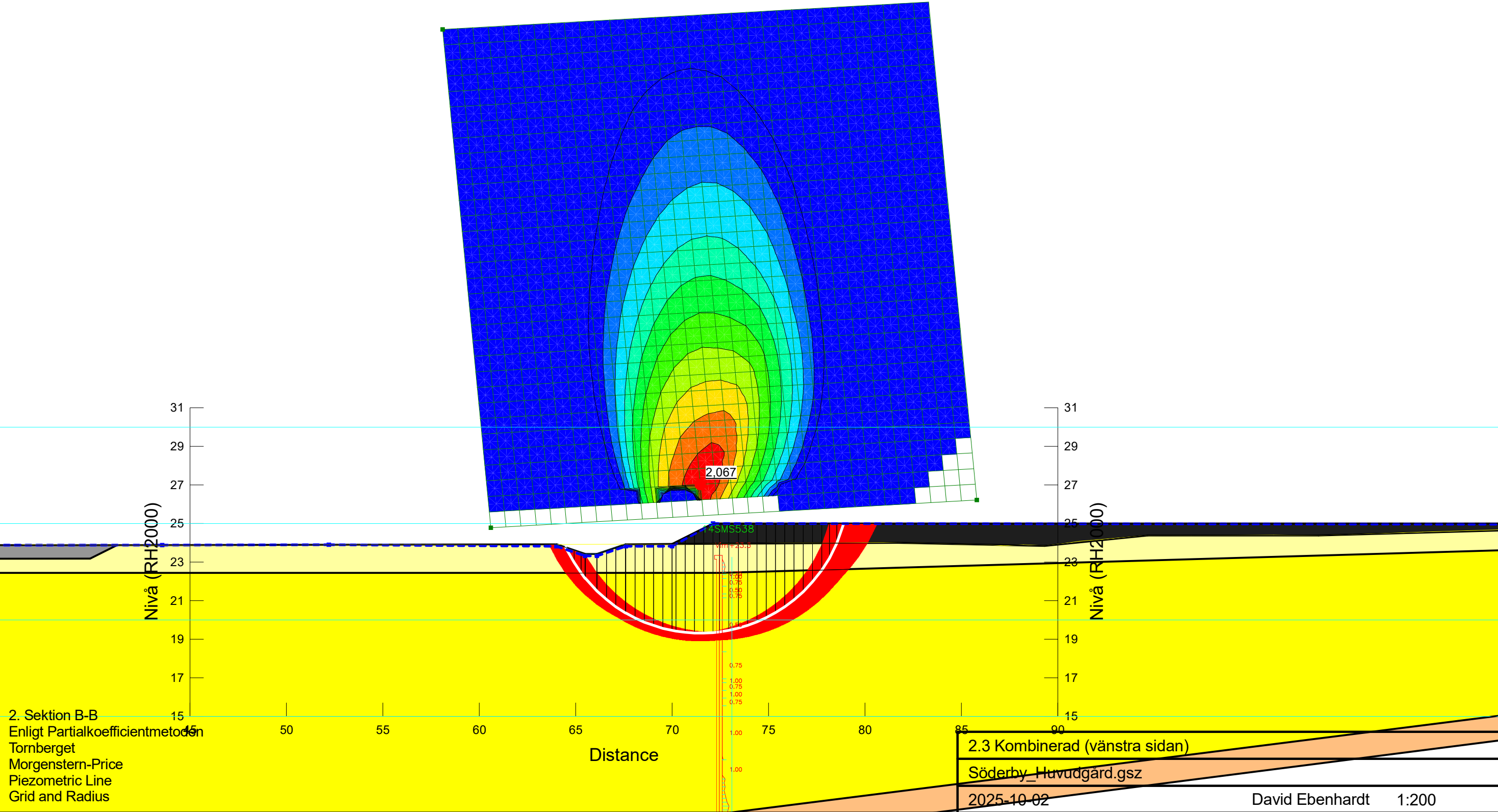
David Ebenhardt

1:200

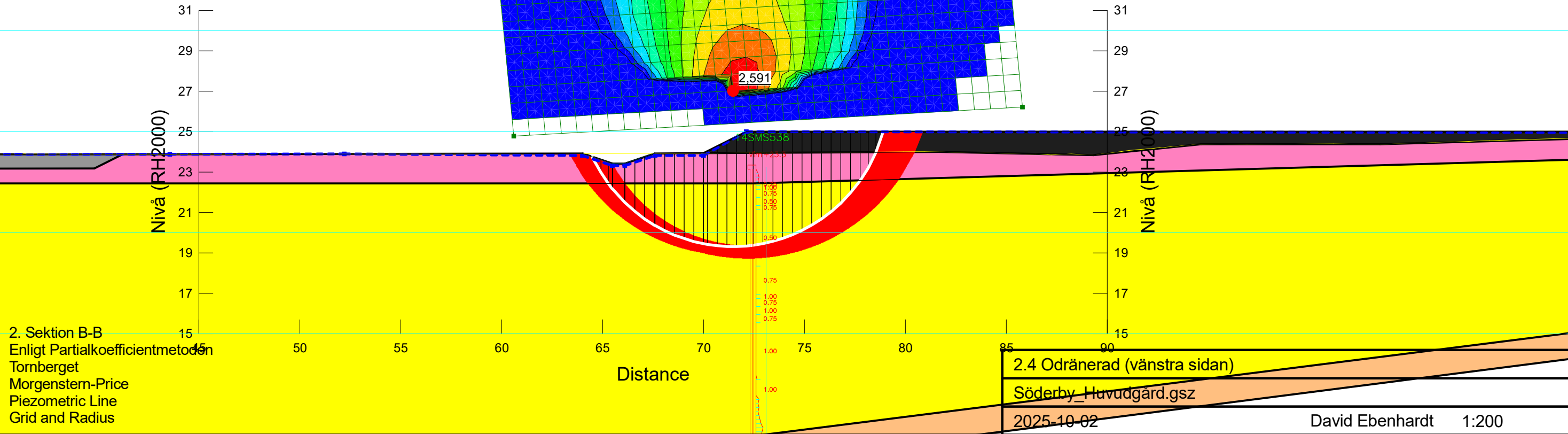
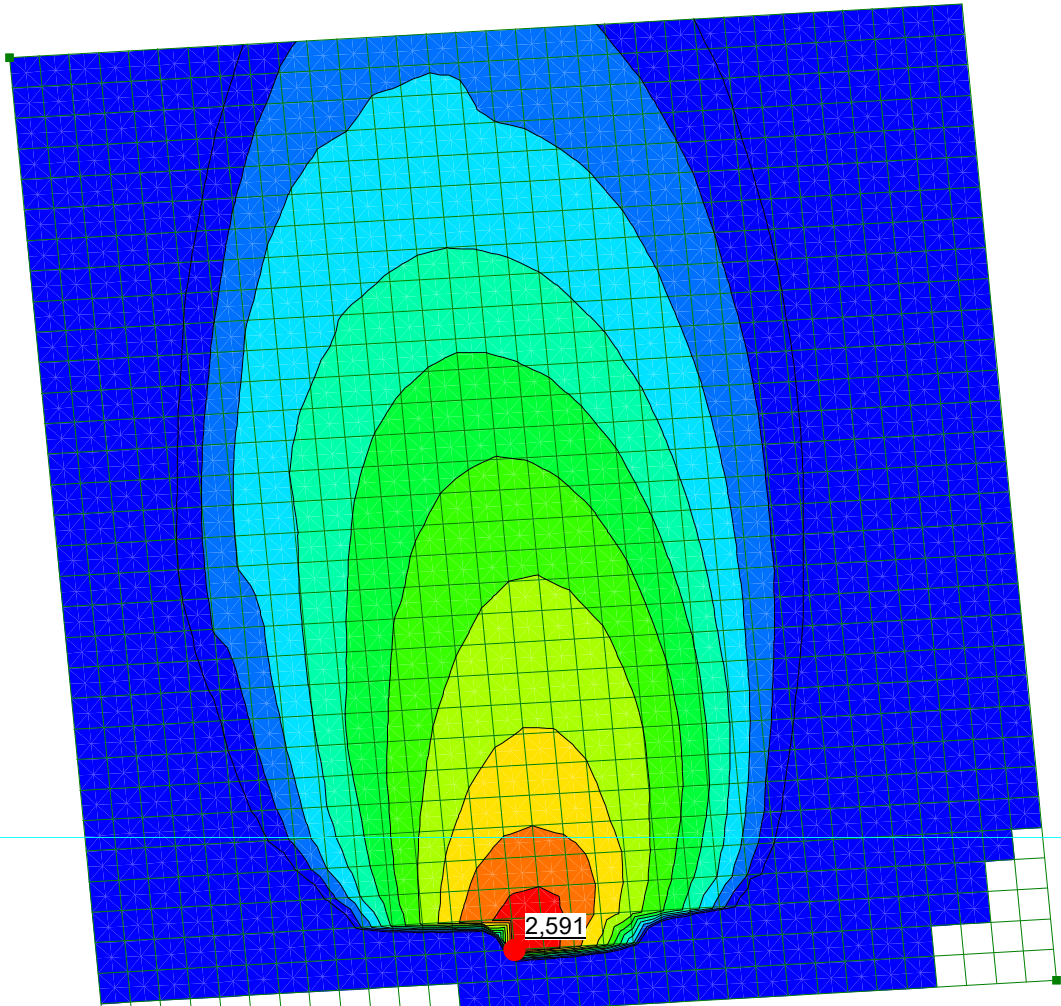
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1

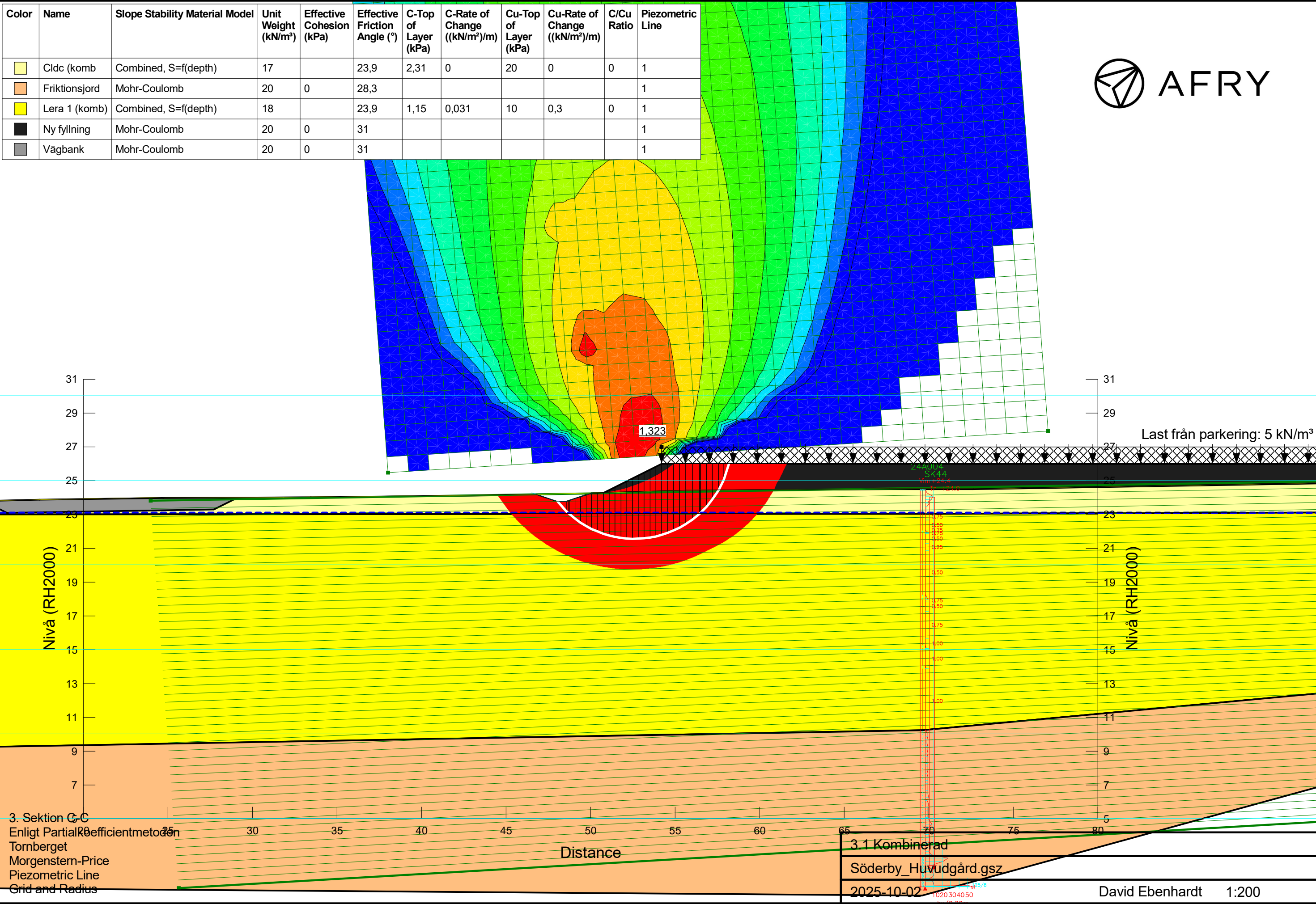


Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1

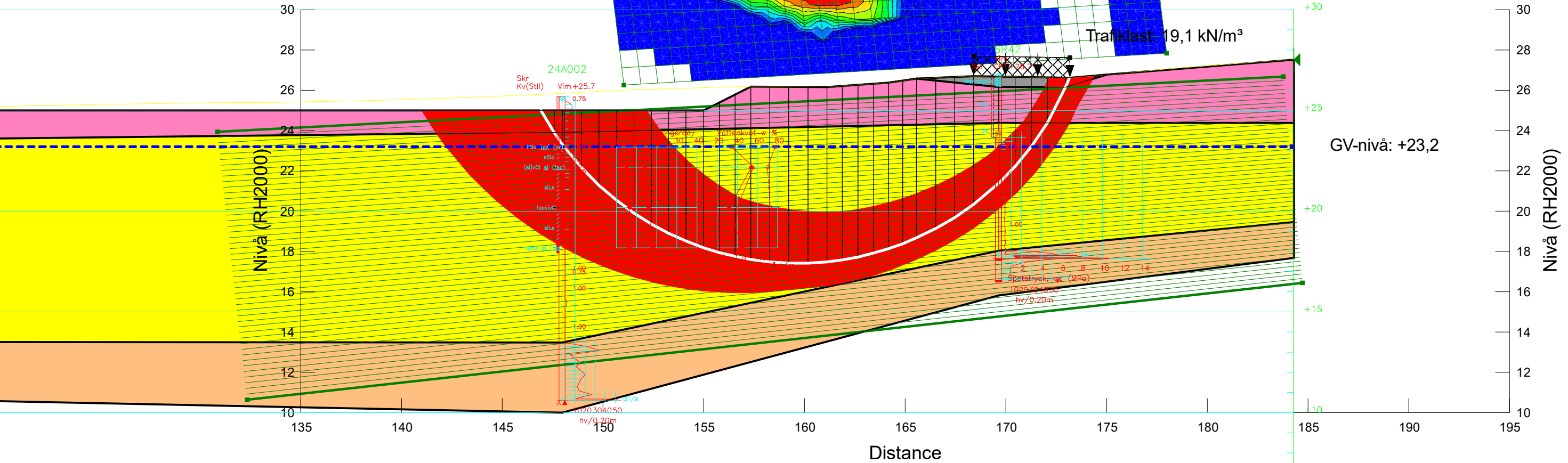


Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1





Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

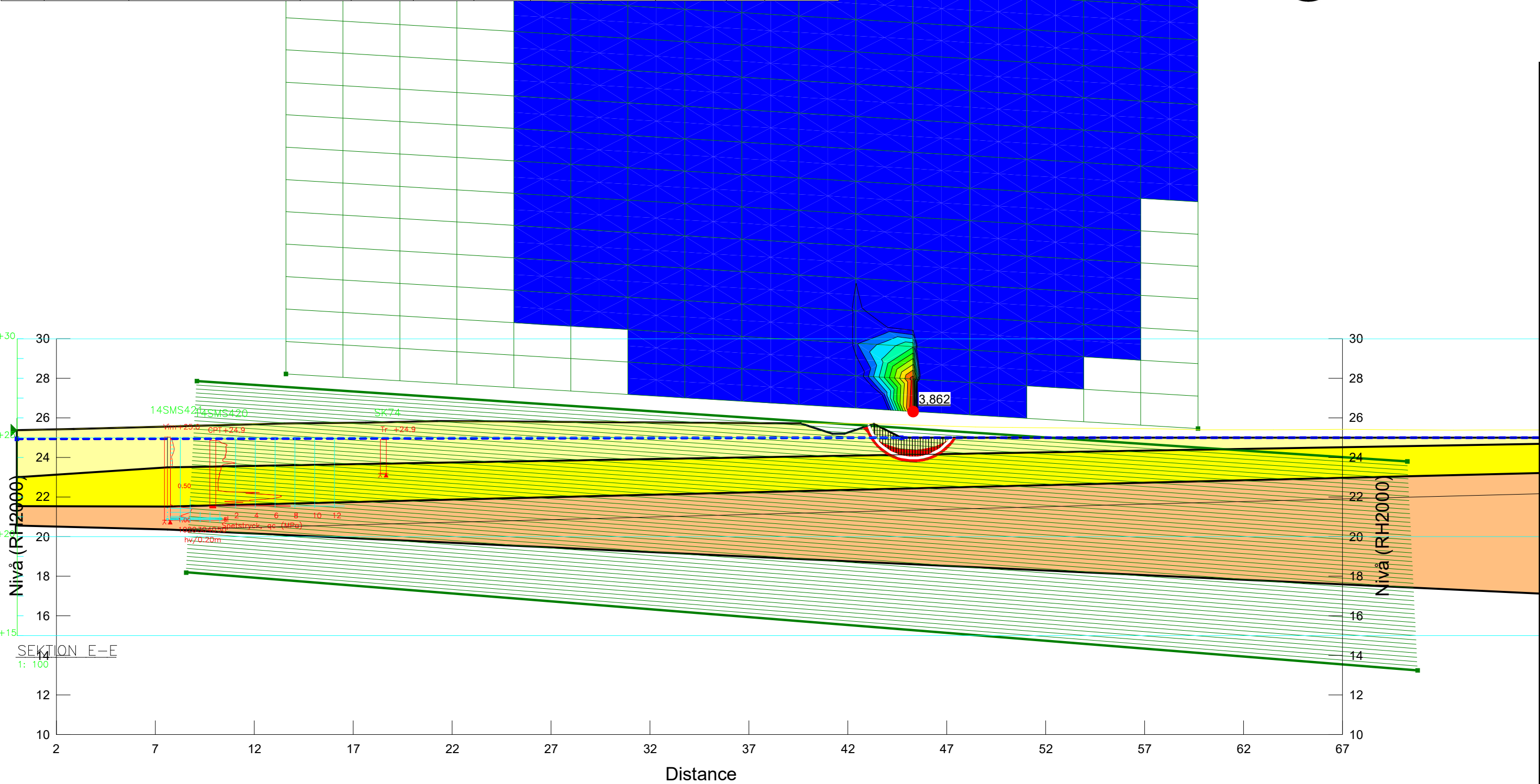


4. Sektion D-D
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

4.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård.gsz
2025-10-02

David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.3 Kombinerad (från vänster)

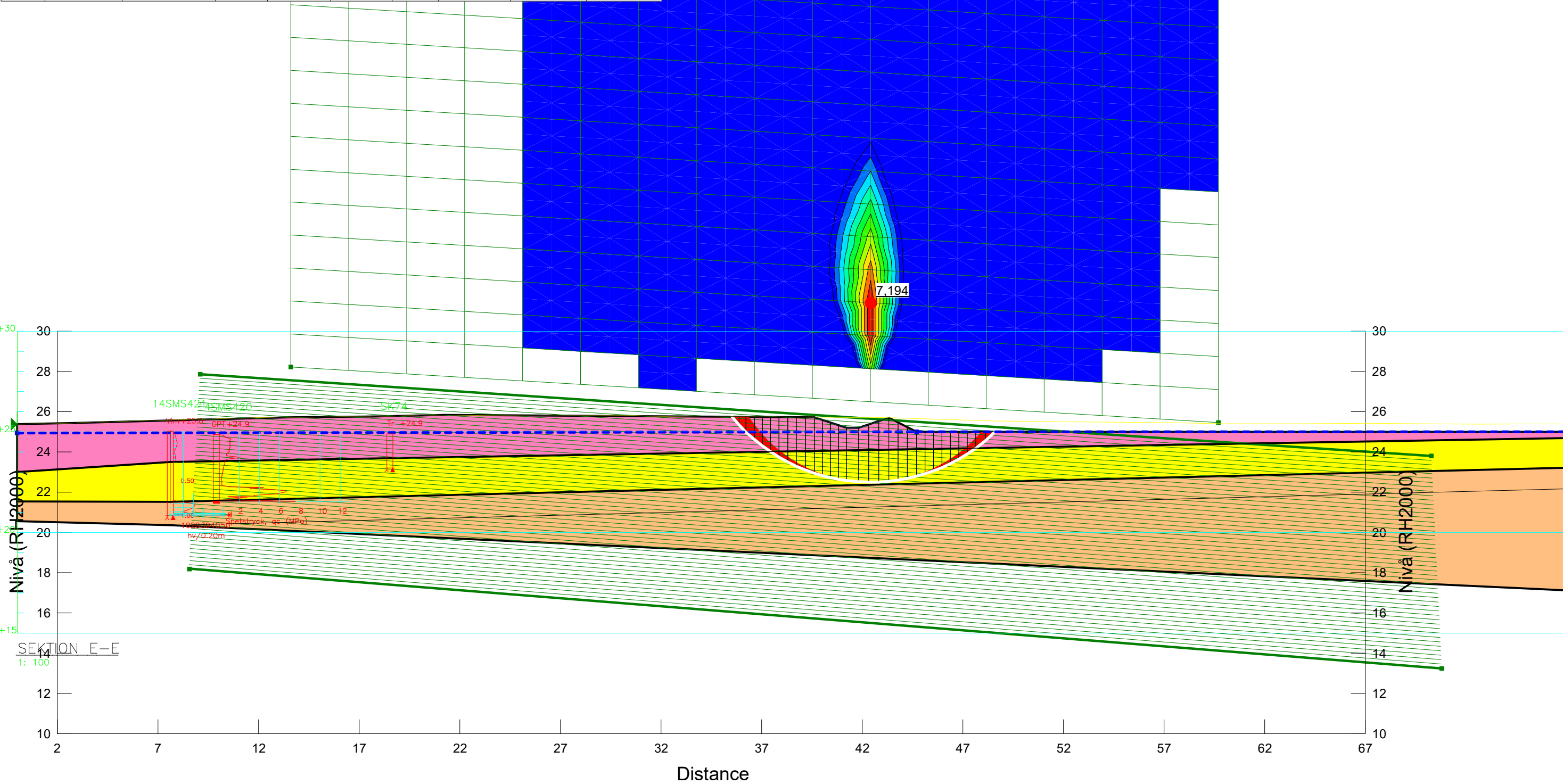
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-02

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

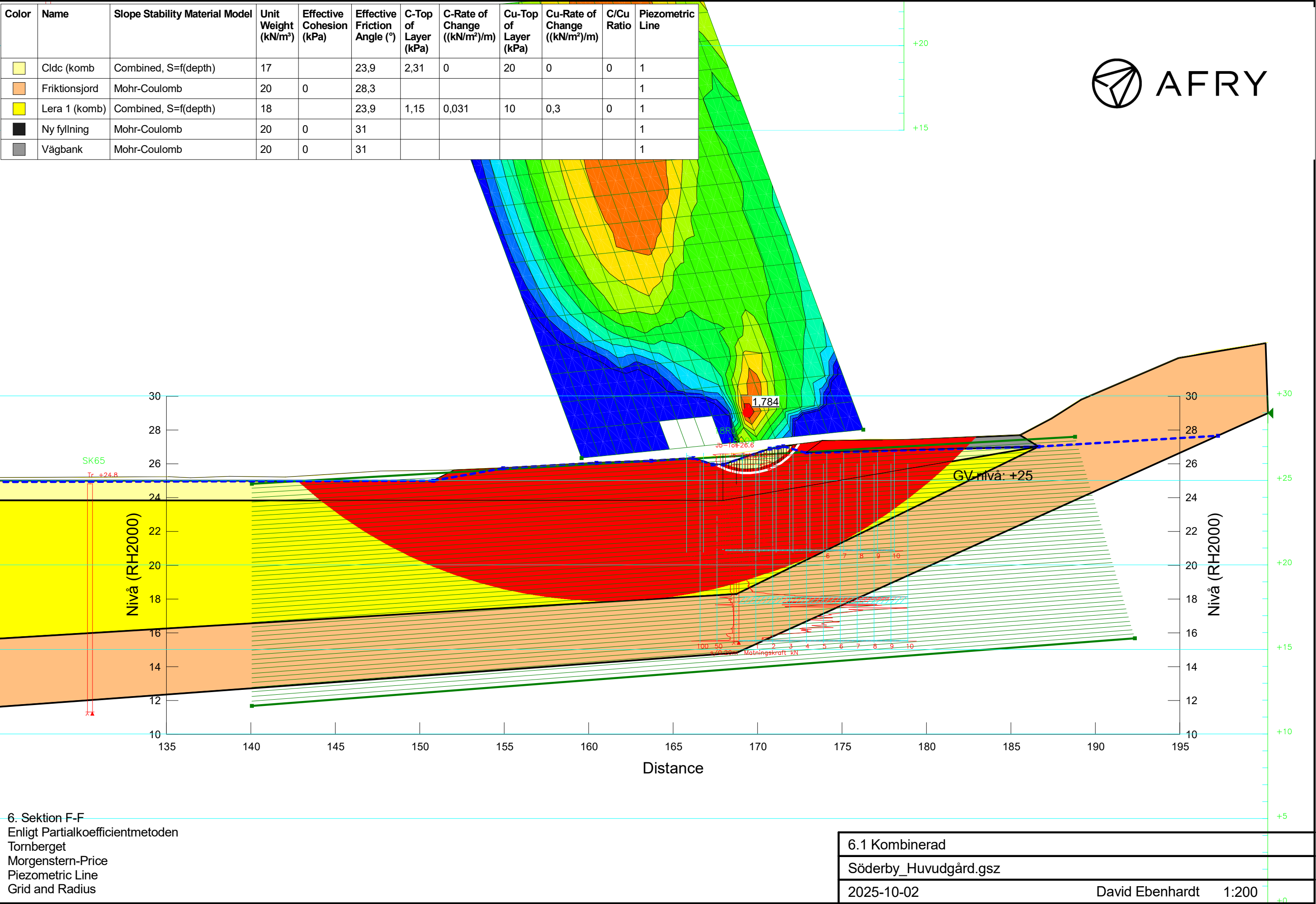
5.4 Odränerad (från vänster)

Söderby_Huvudgård.gsz

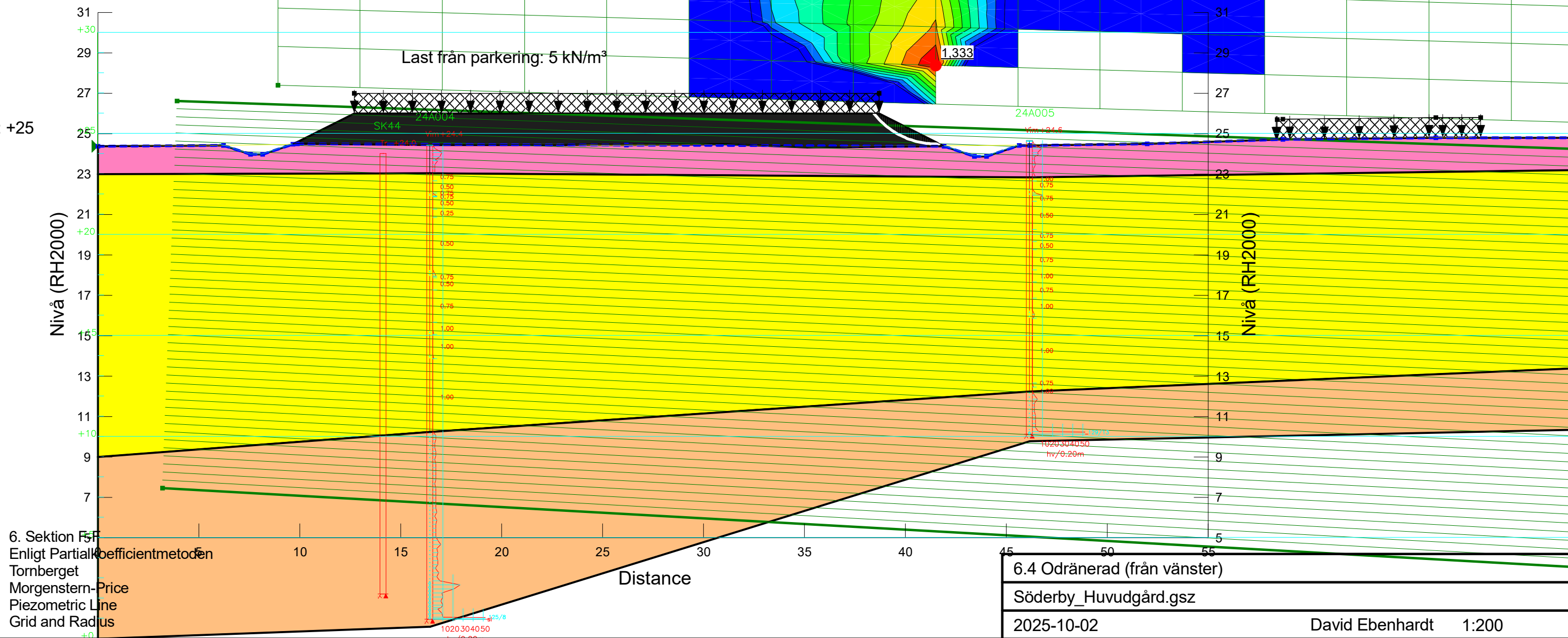
2025-10-02

David Ebenhardt

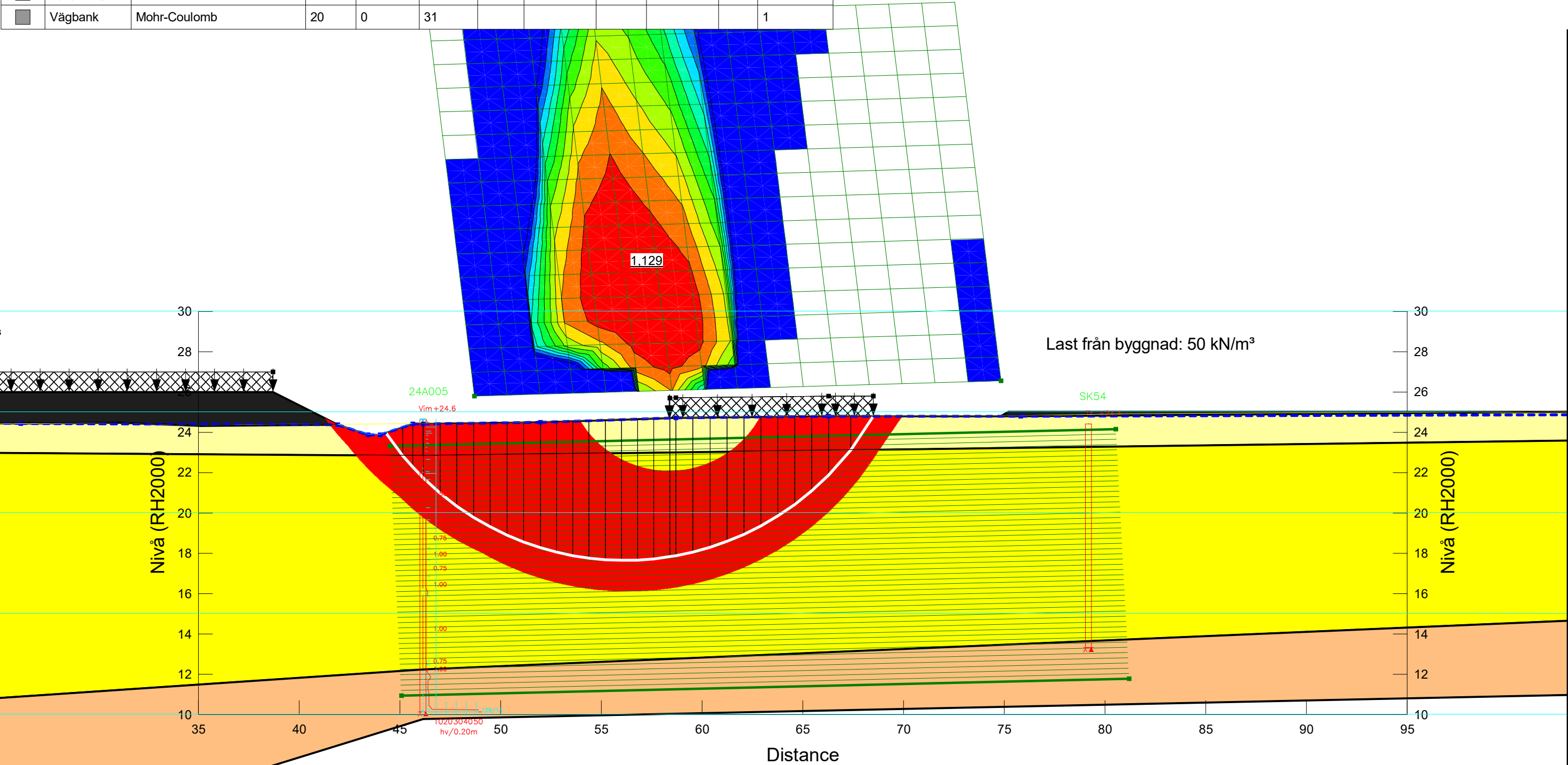
1:200



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Törnberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.5 Kombinerad_byggnad

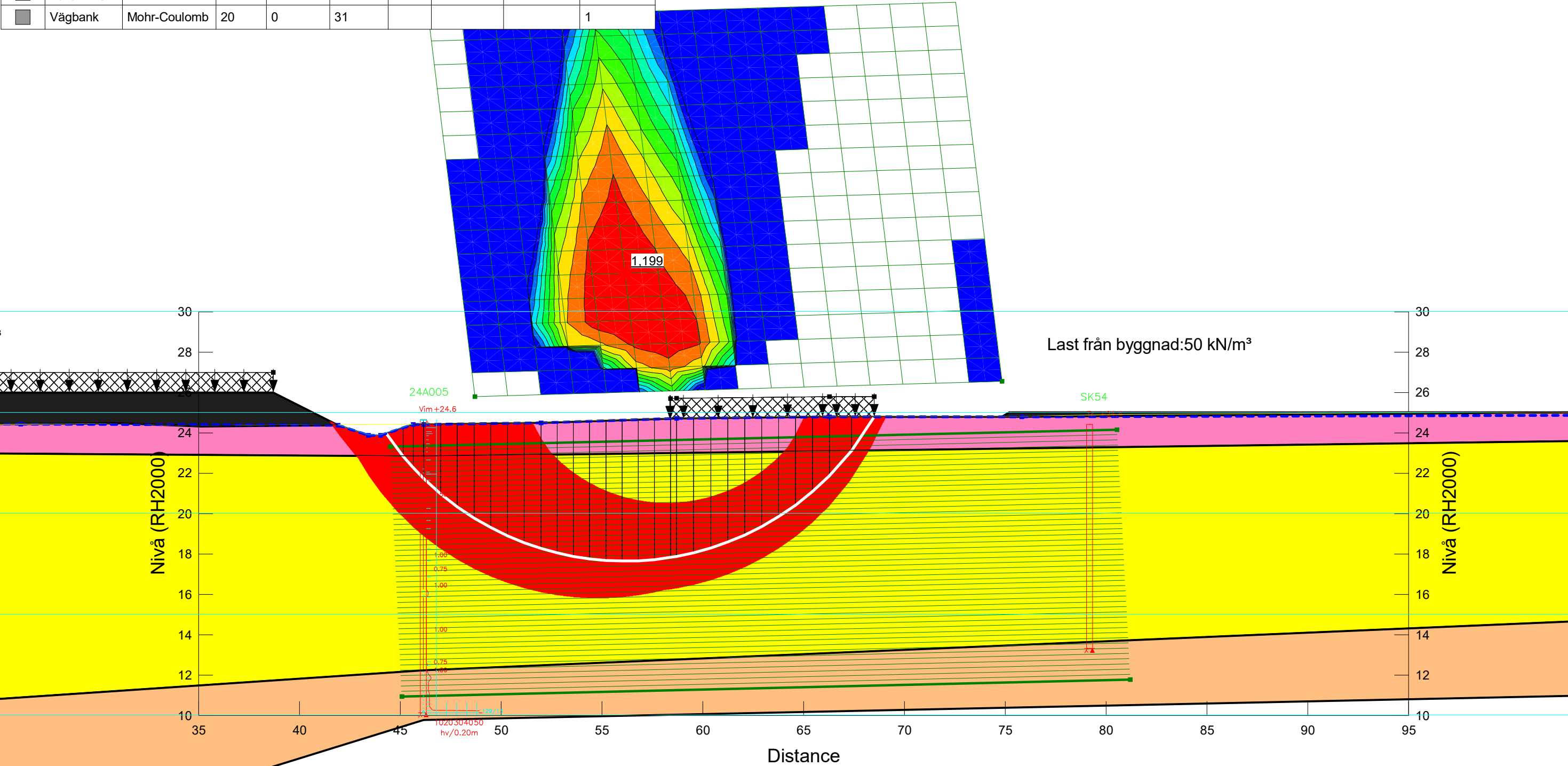
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-08

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Törnberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.6 Odränerad_byggnad

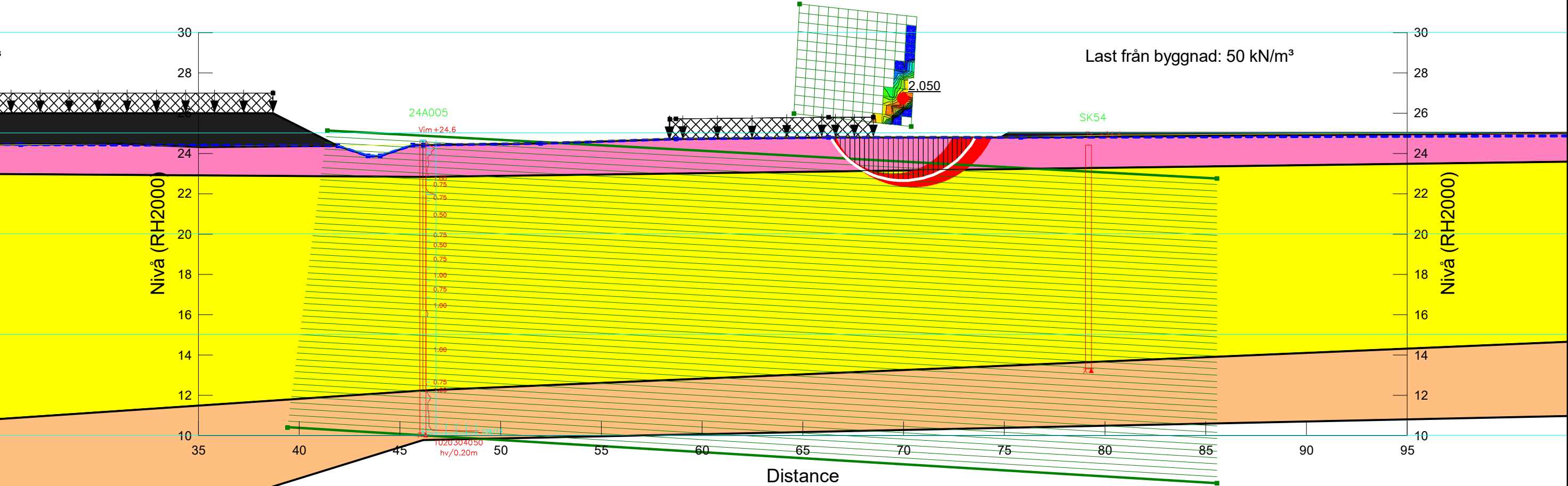
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-08

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Törnberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.8 Odränerad_byggnad (från vänster)

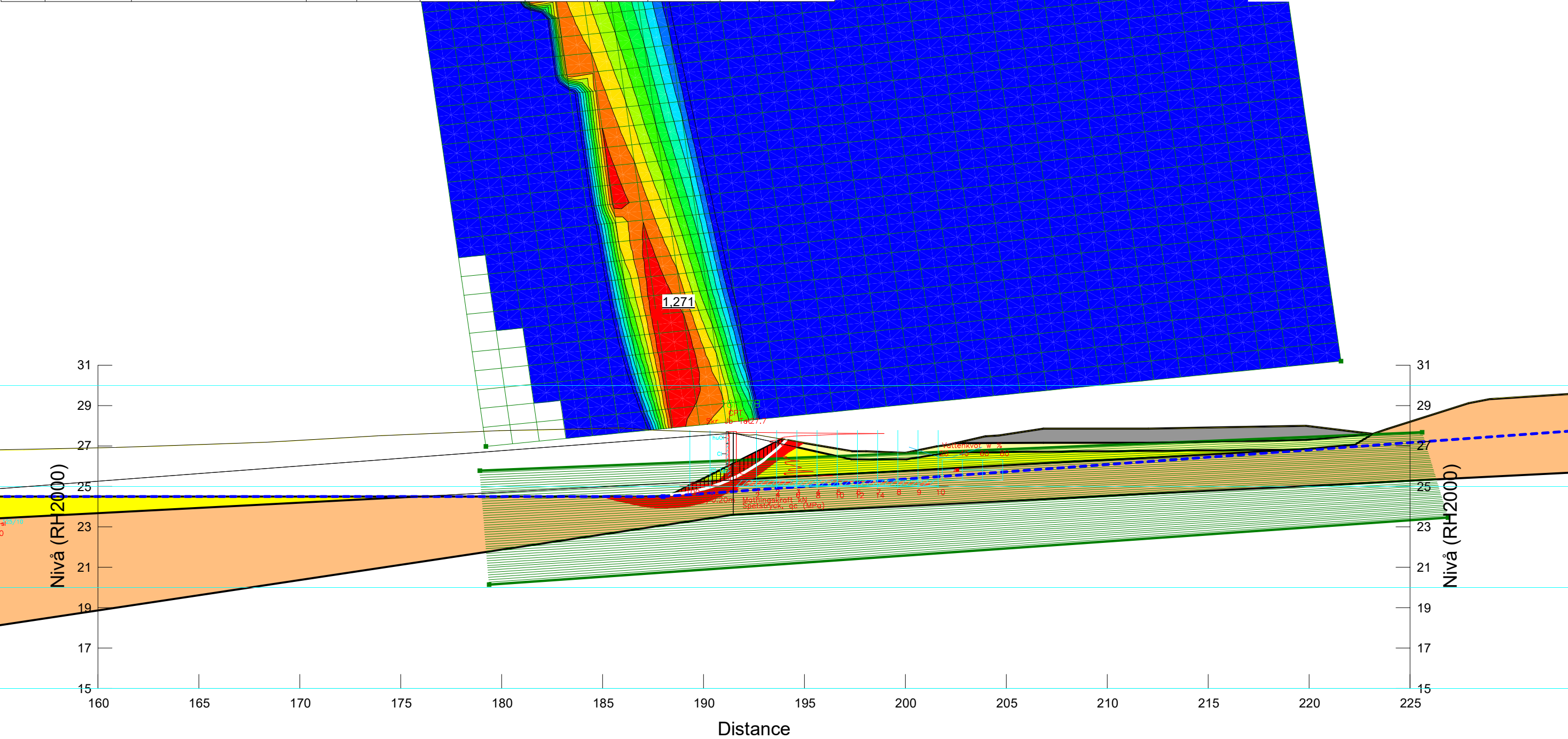
Söderby_Huvudgård.gsz

2025-10-08

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.1 Kombinerad

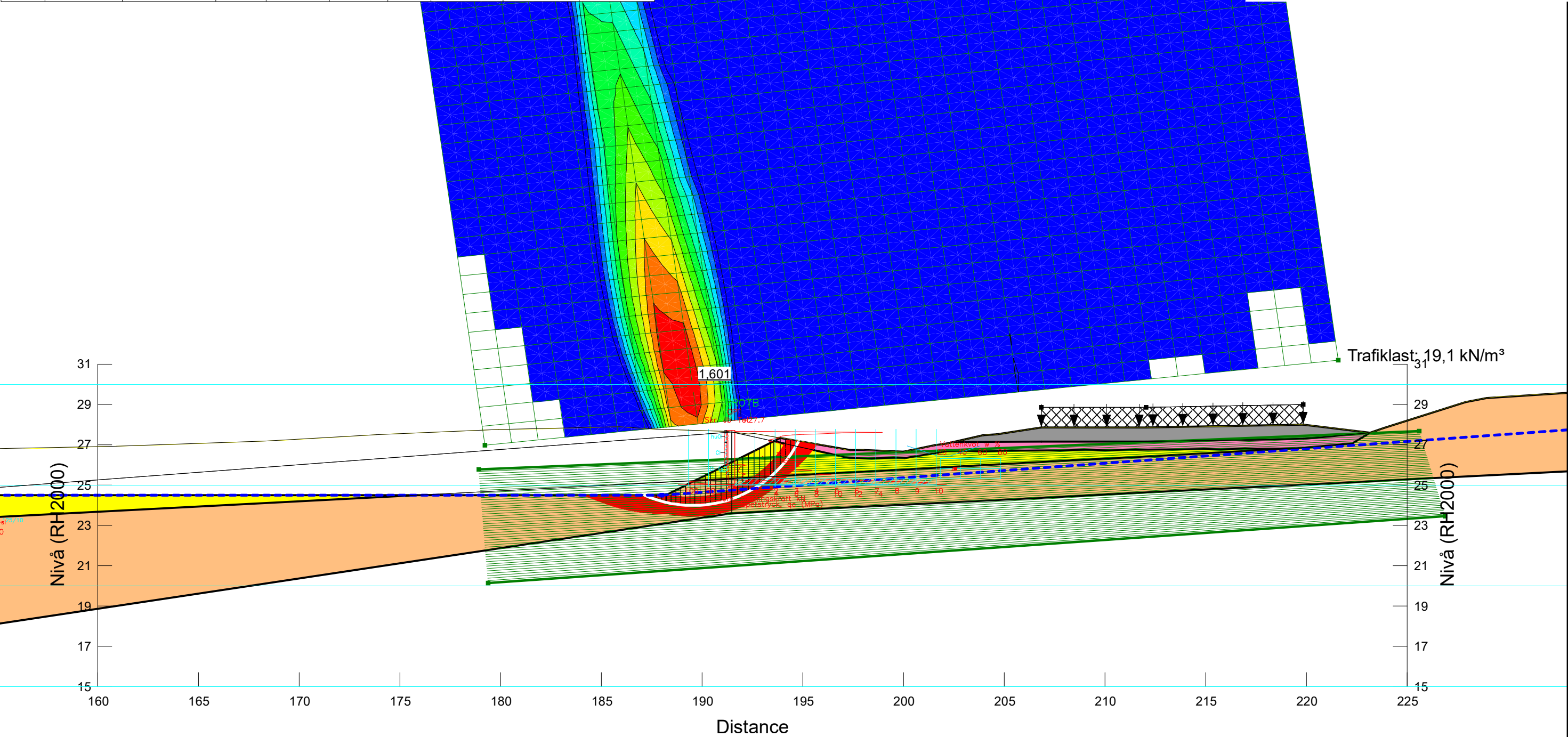
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

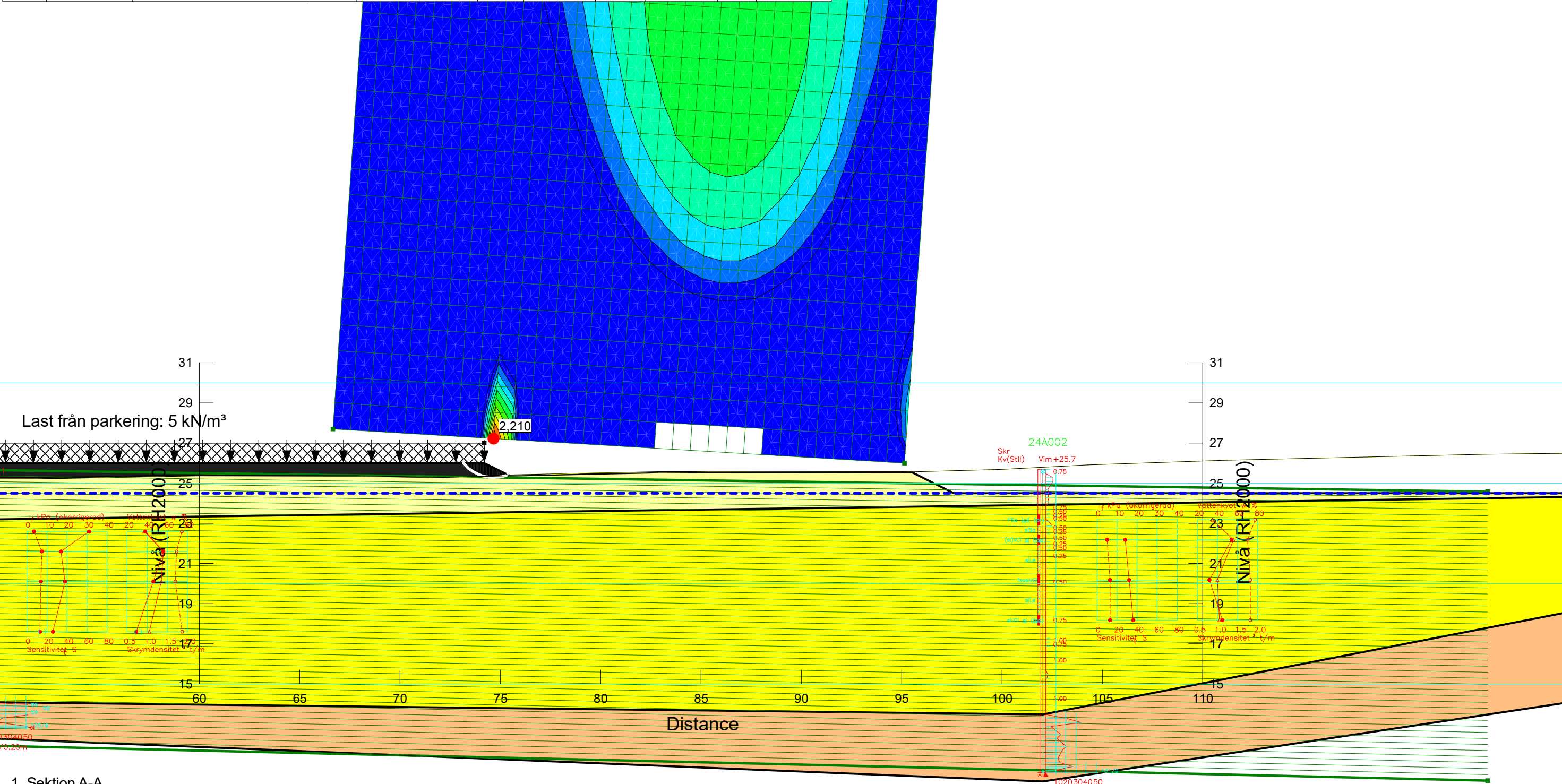


1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Törnberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30

David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.3 Kombinerad (från vänster)

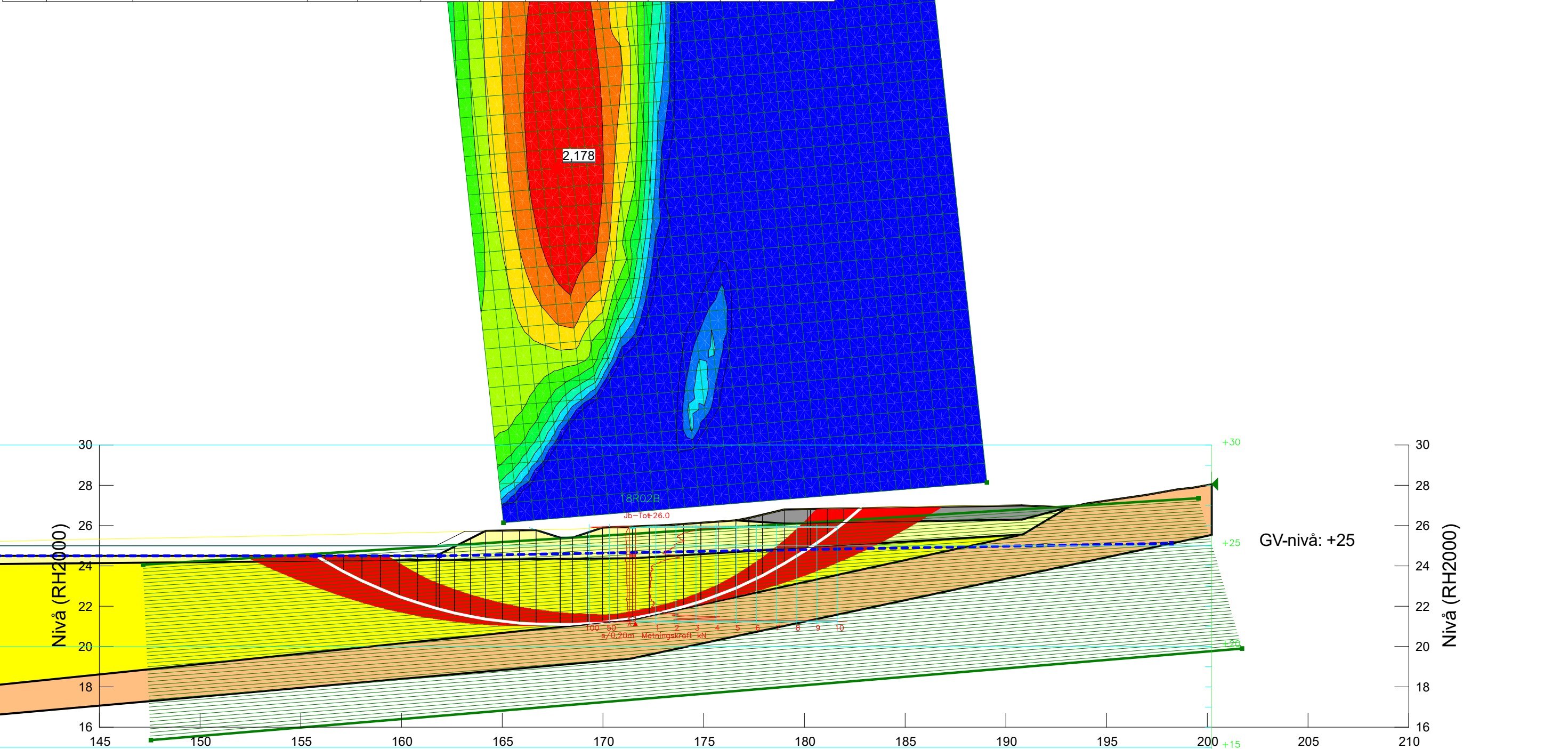
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
Yellow	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
Orange	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
Yellow	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
Black	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
Grey	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



2. Sektion B-B
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

2.1 Kombinerad

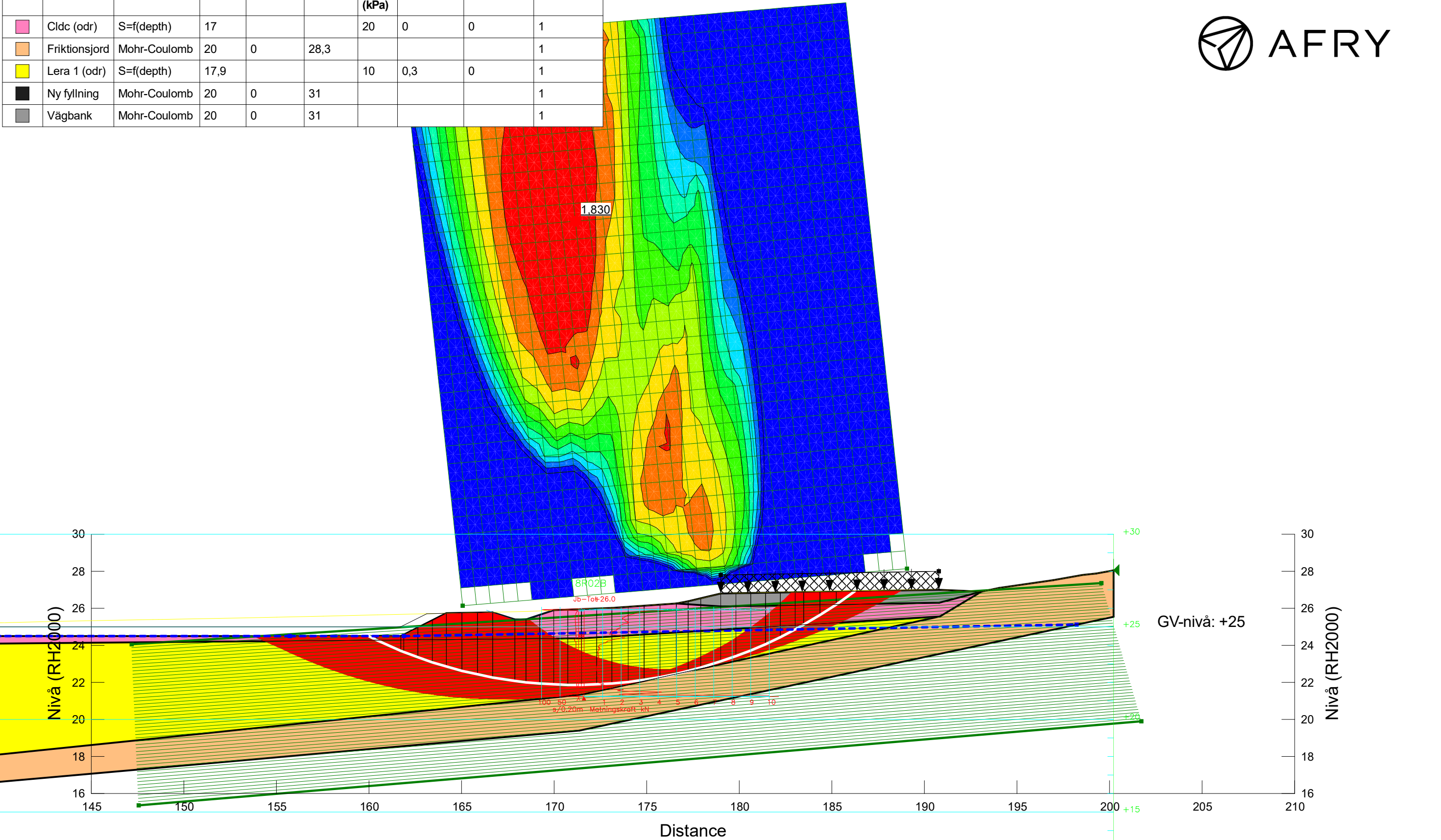
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

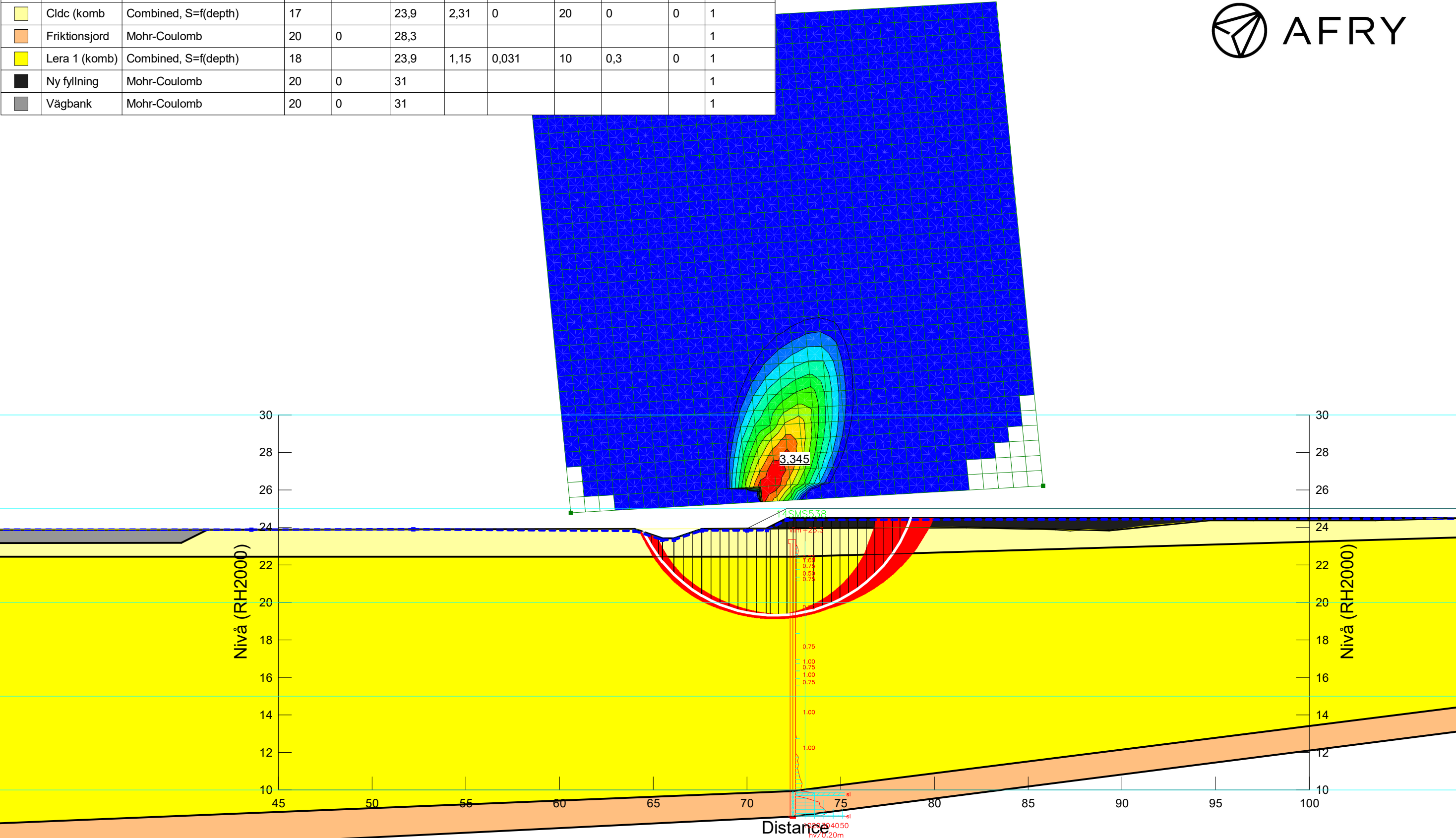


2. Sektion B-B
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

2.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30

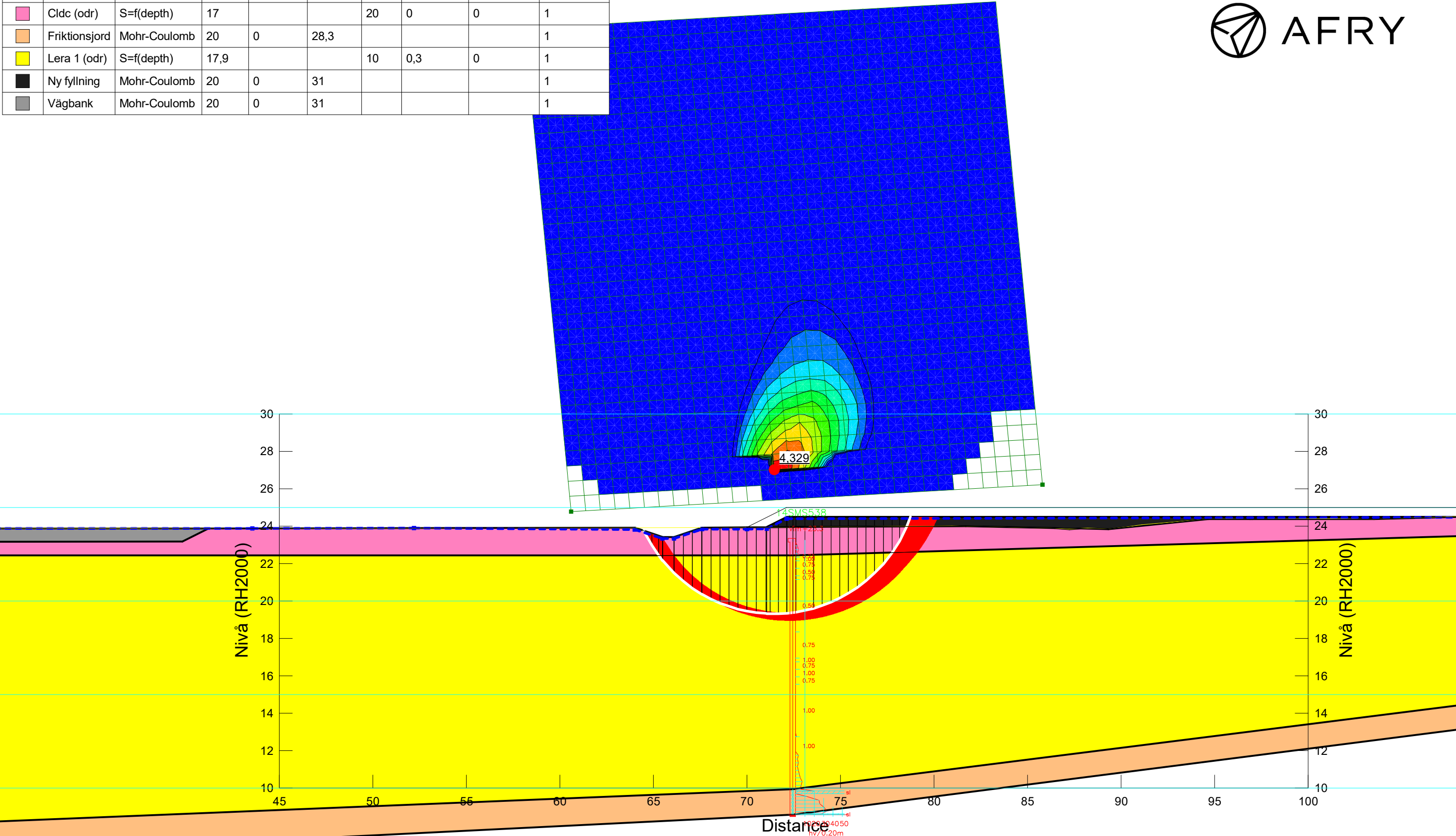
David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



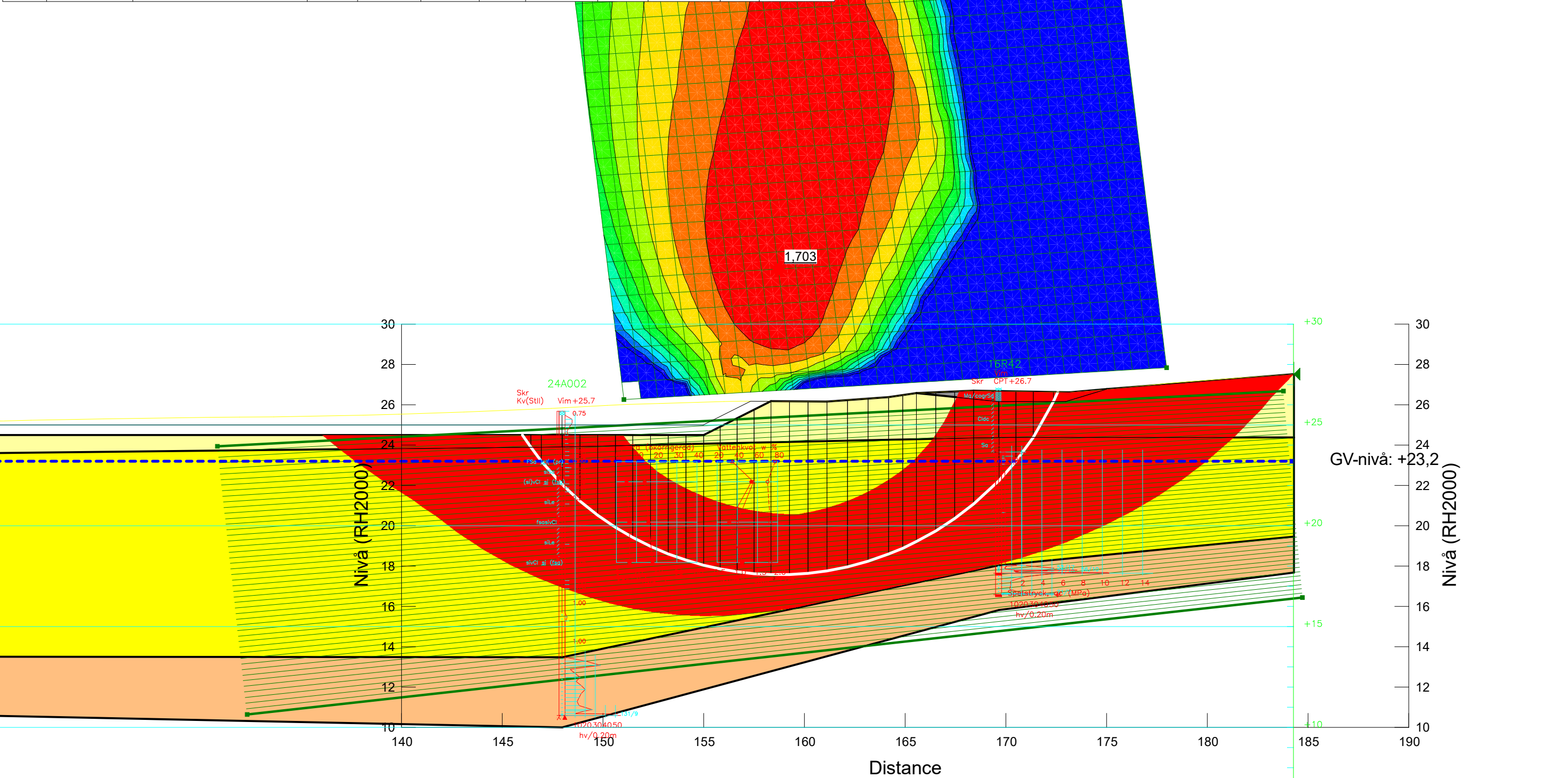
2.3 Kombinerad (vänstra sidan)
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30
David Ebenhardt
1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



2.4 Odränerad (vänstra sidan)
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30
David Ebenhardt
1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



4. Sektion D-D
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

4.1 Kombinerad

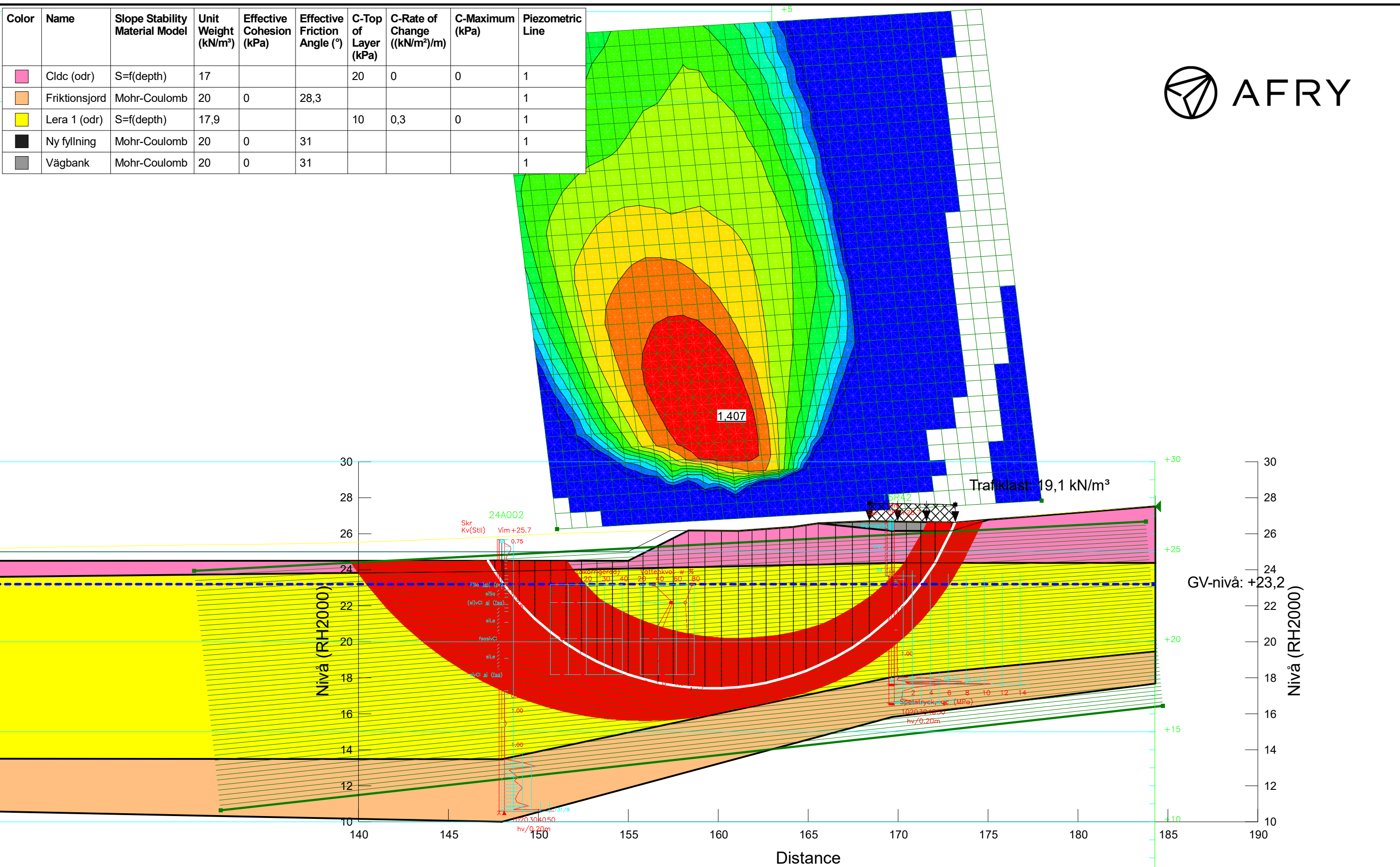
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

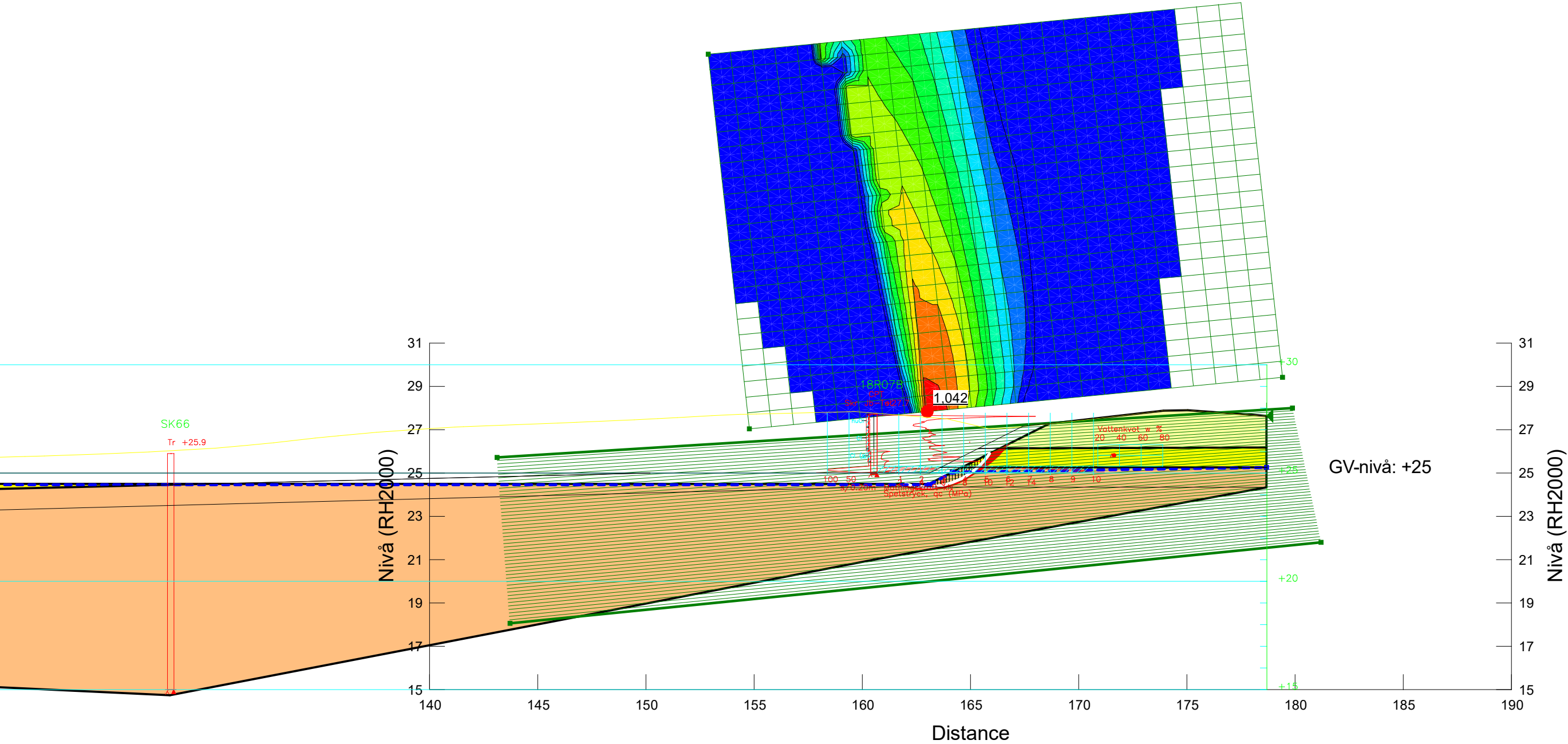


4. Sektion D-D
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

4.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30

David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.1 Kombinerad

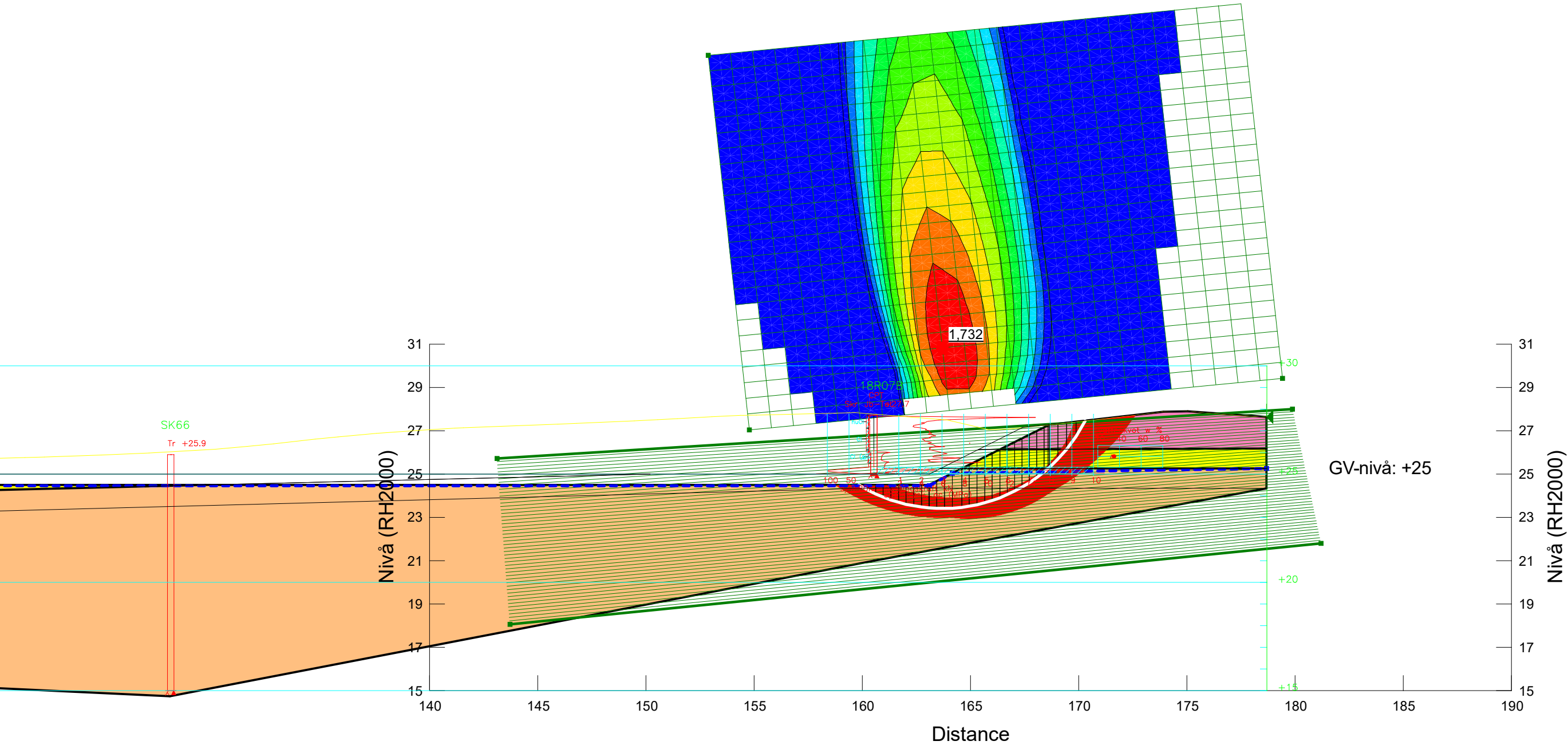
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1

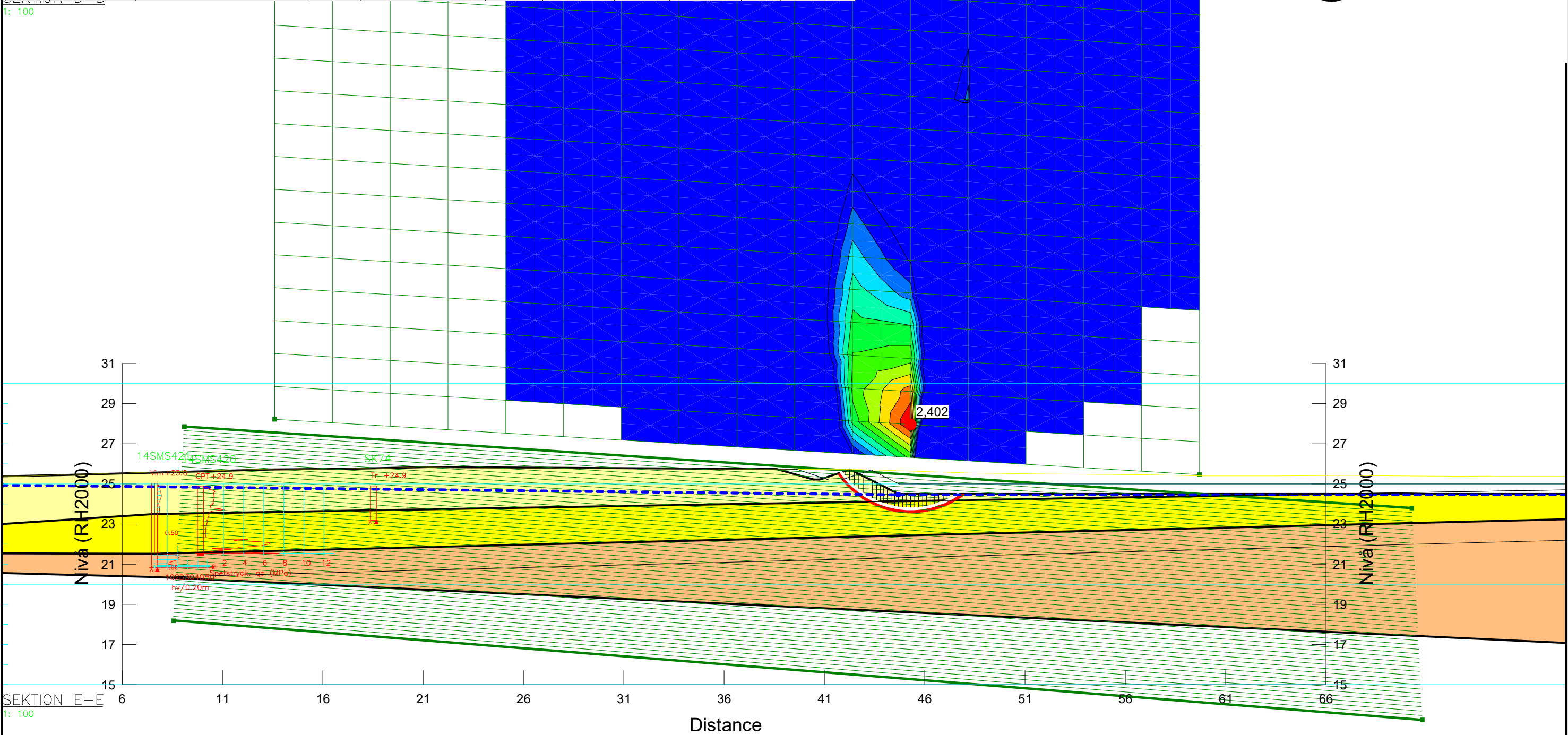


5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30

David Ebenhardt 1:200

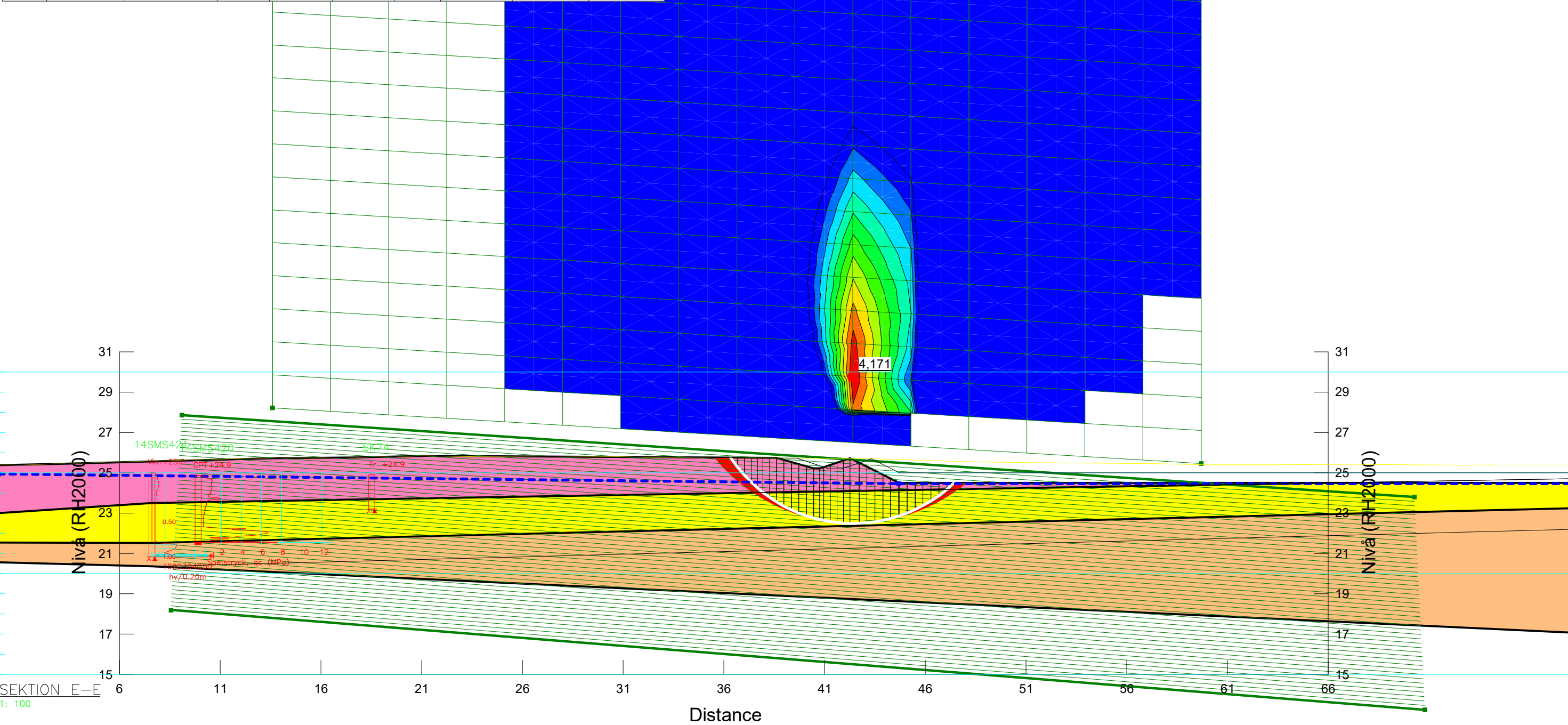
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.3 Kombinerad (från vänster)
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30 David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.4 Odränerad (från vänster)

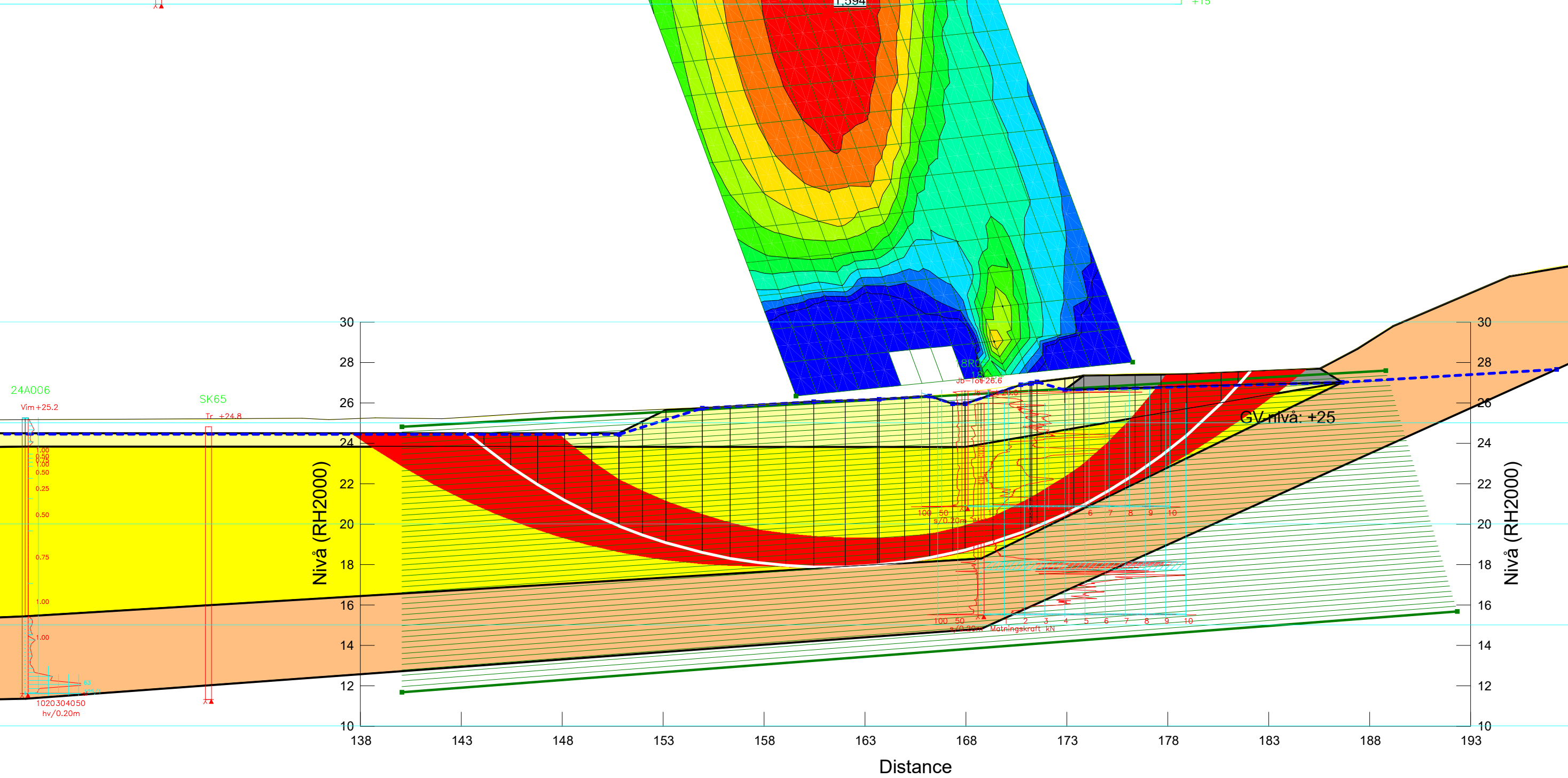
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



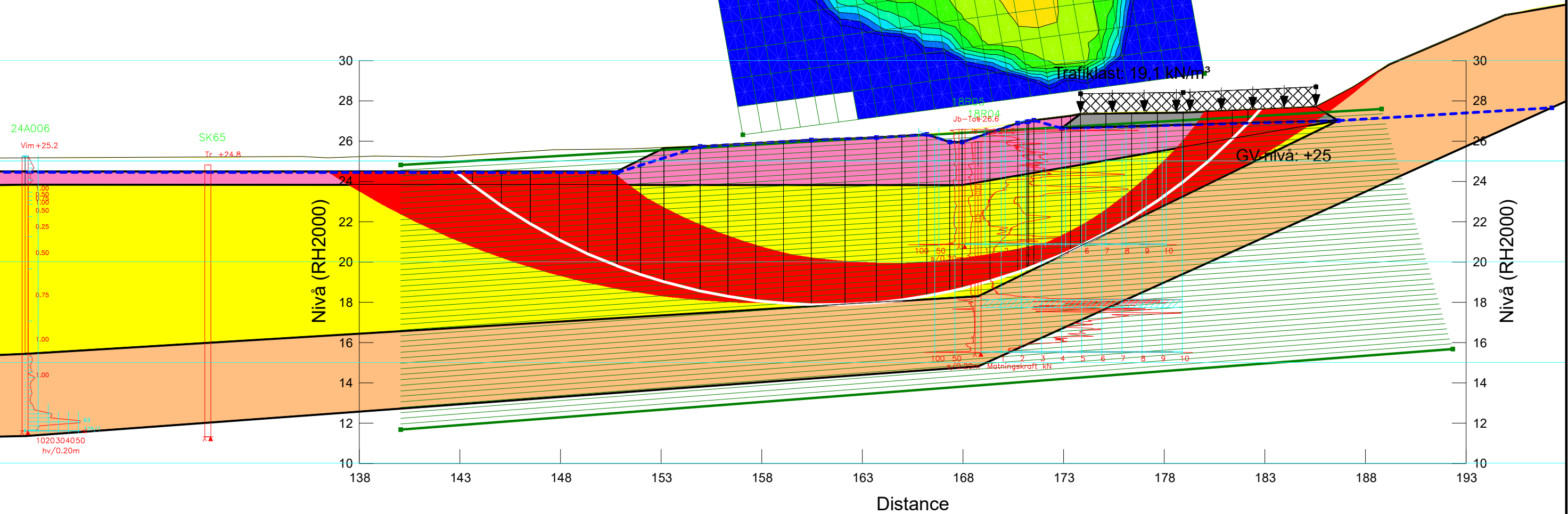
6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.1 Kombinerad

Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-09-30David Ebenhardt1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

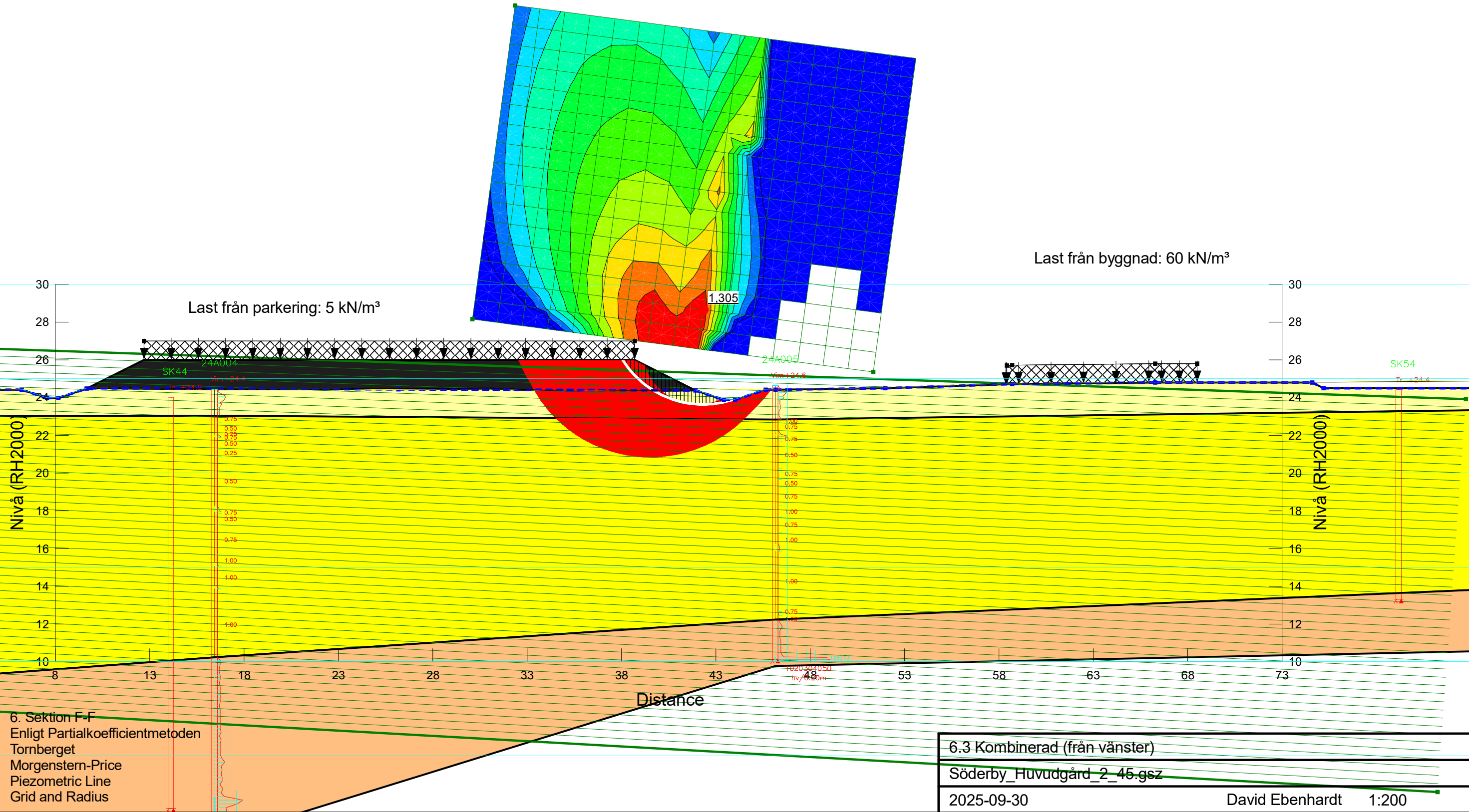


6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

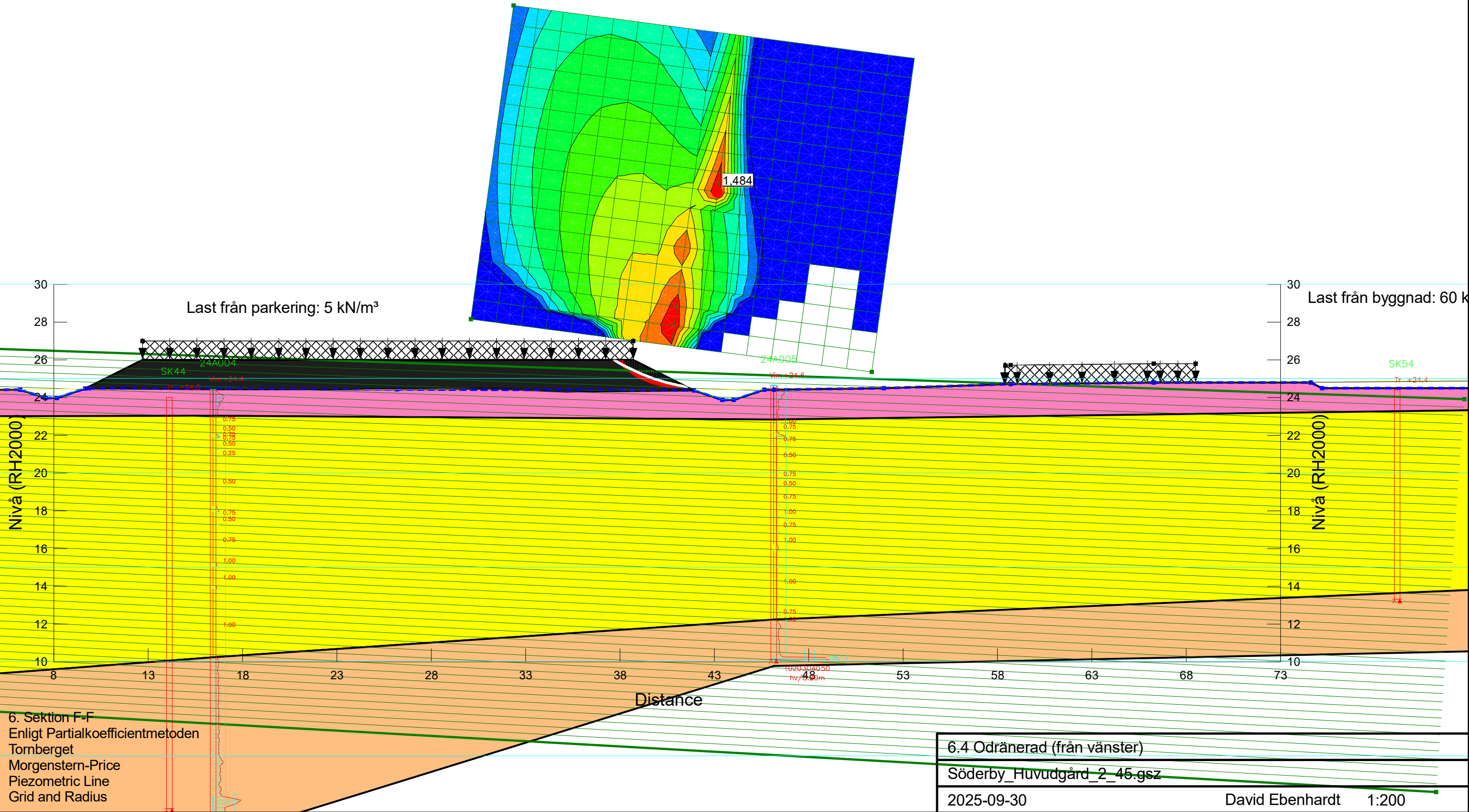
6.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz
2025-09-30

David Ebenhardt 1:200

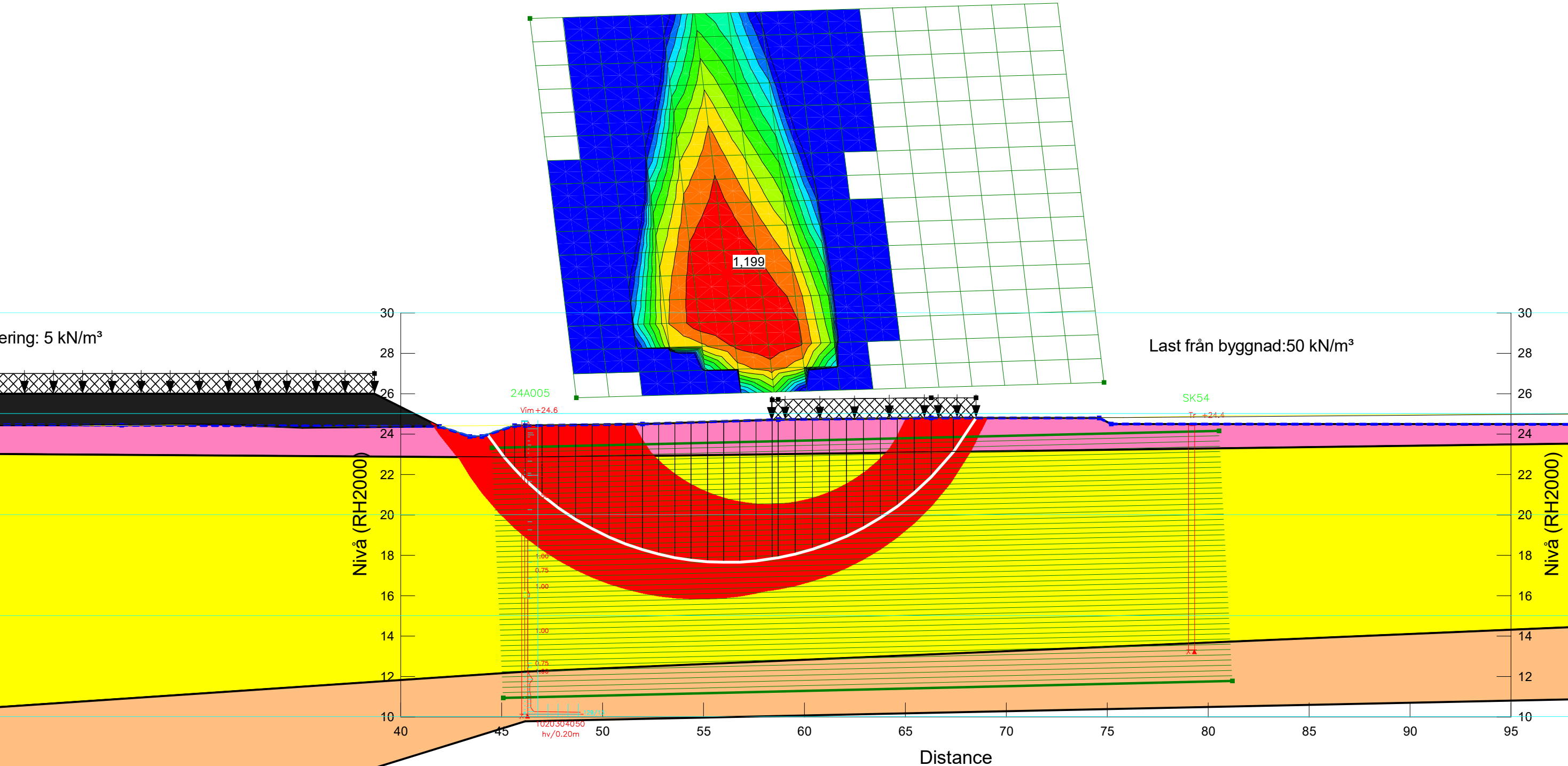
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.6 Odränerad_byggnad

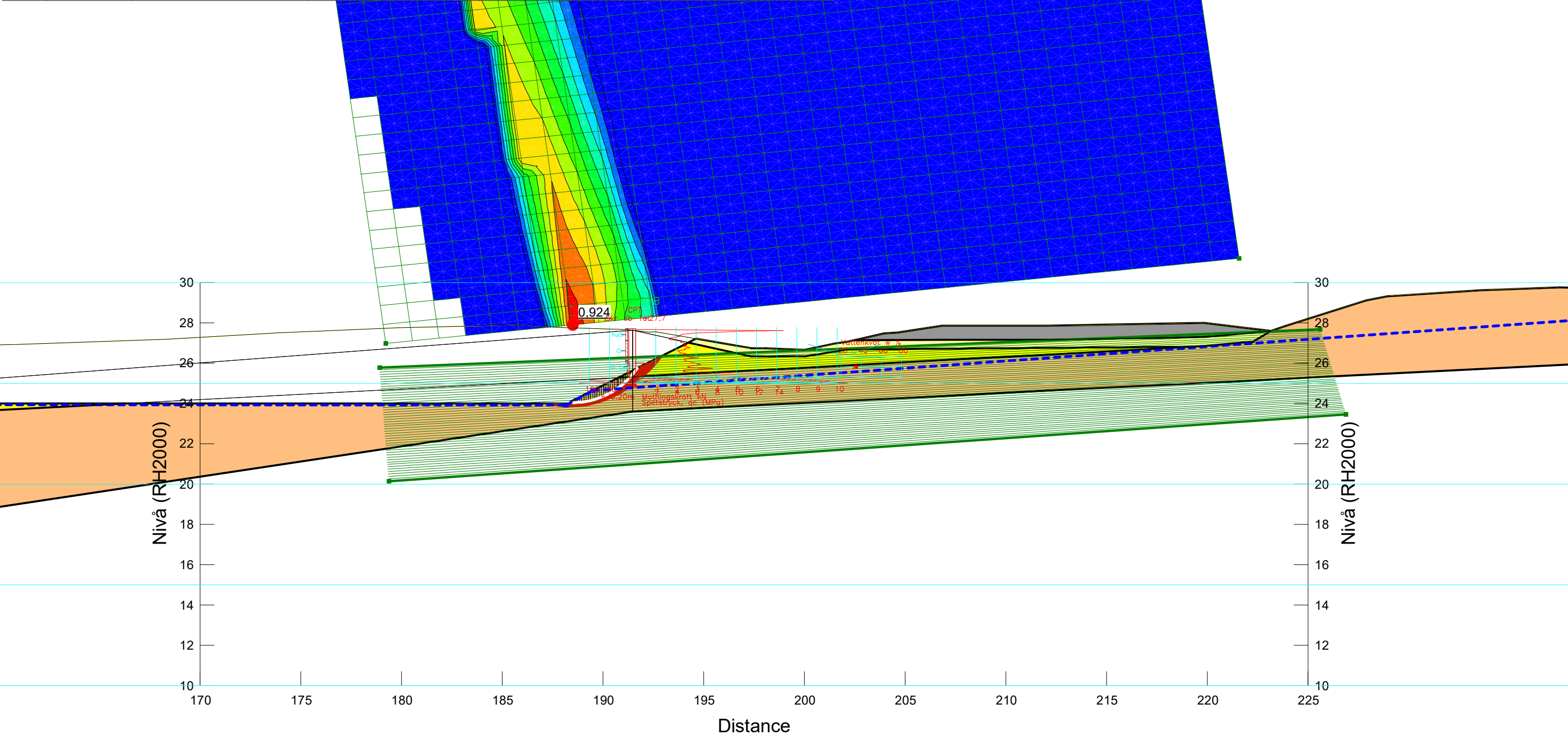
Söderby_Huvudgård_2_45.gsz

2025-10-08

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.1 Kombinerad

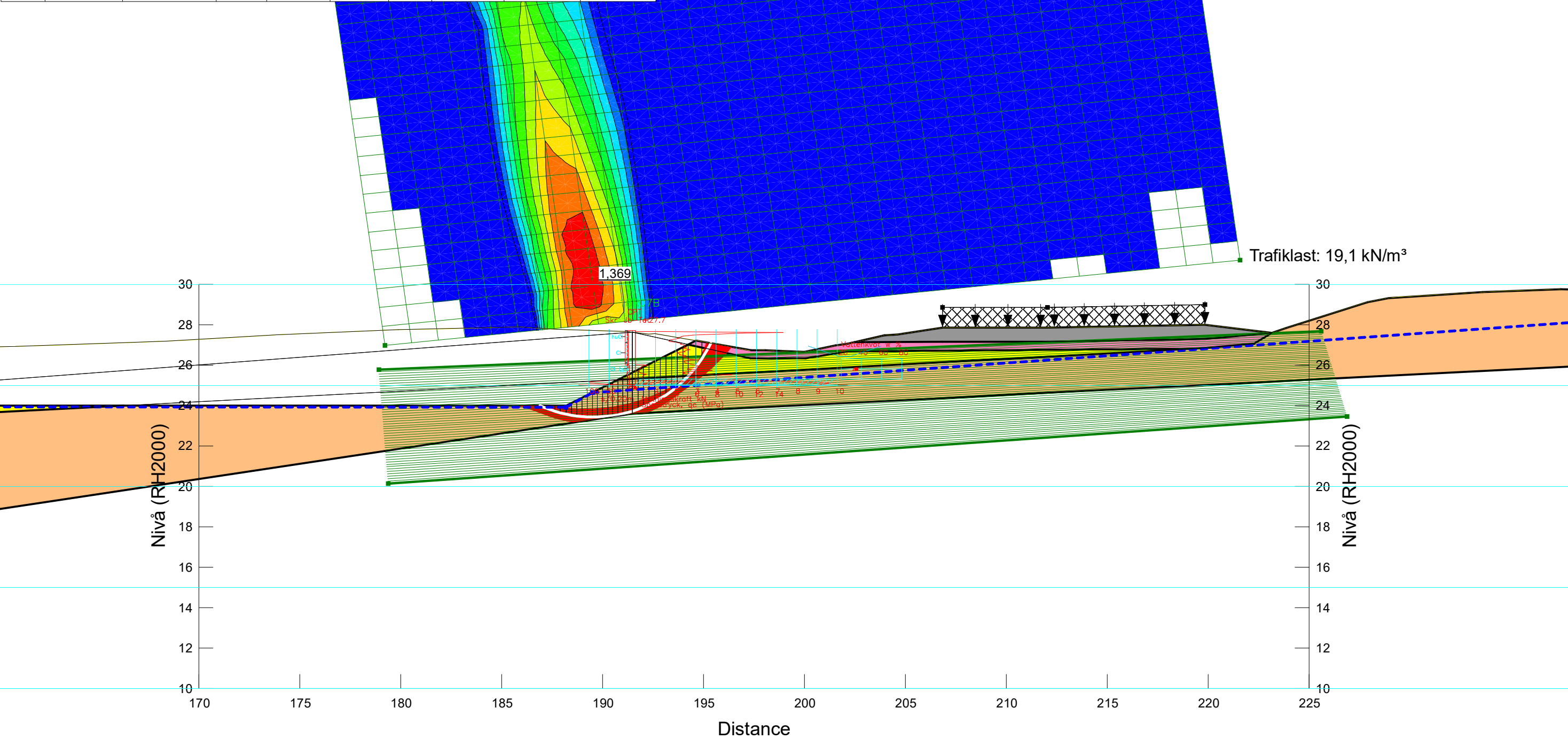
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

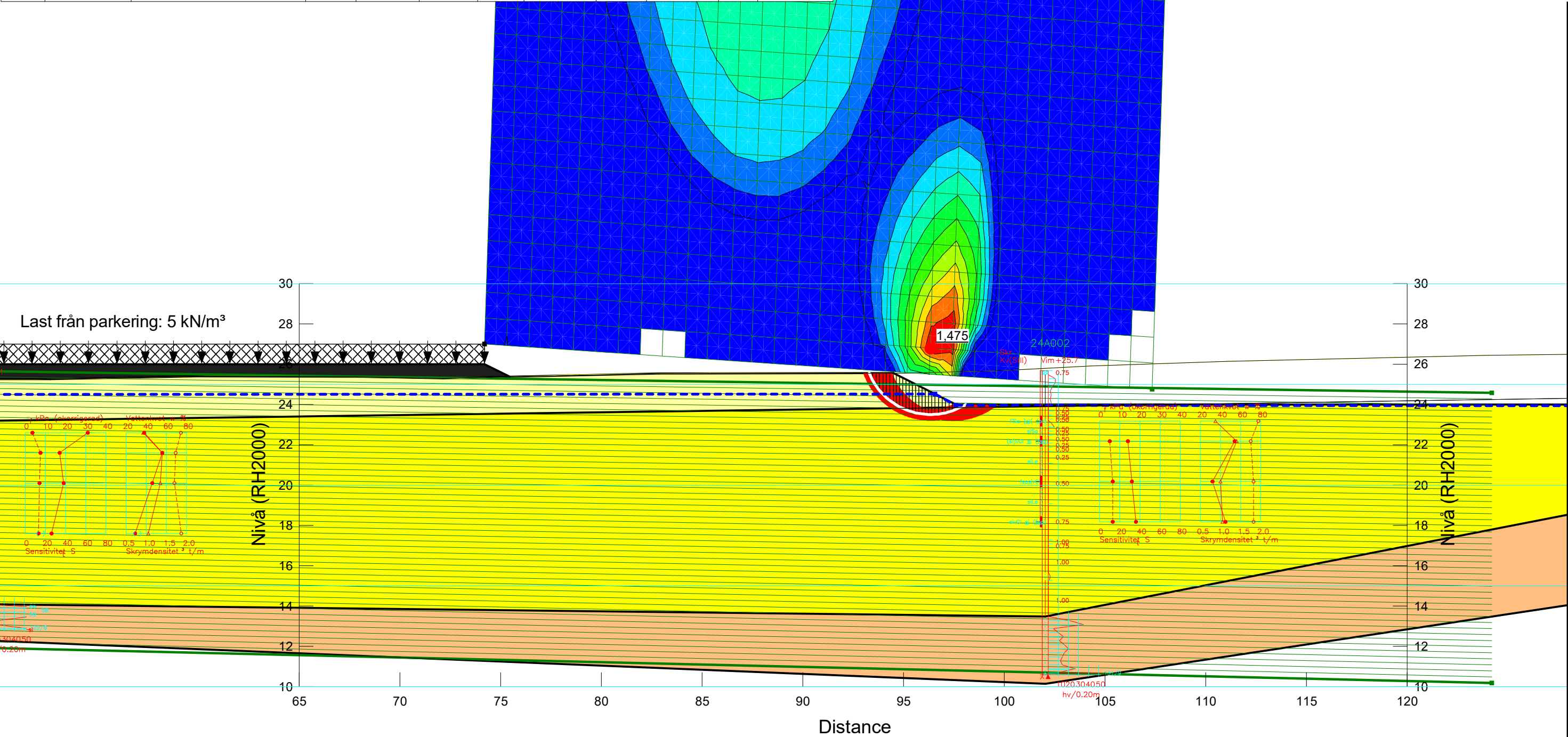
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_24.gsz
2025-09-30 David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.3 Kombinerad (från vänster)

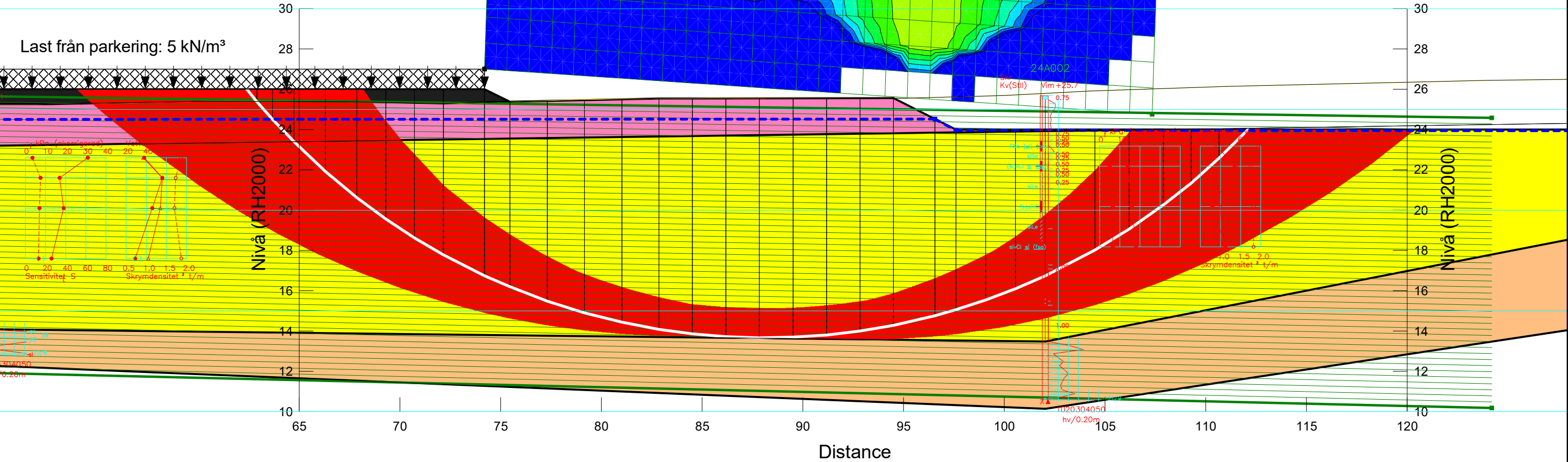
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



1. Sektion A-A
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

1.4 Odränerad (från vänster)

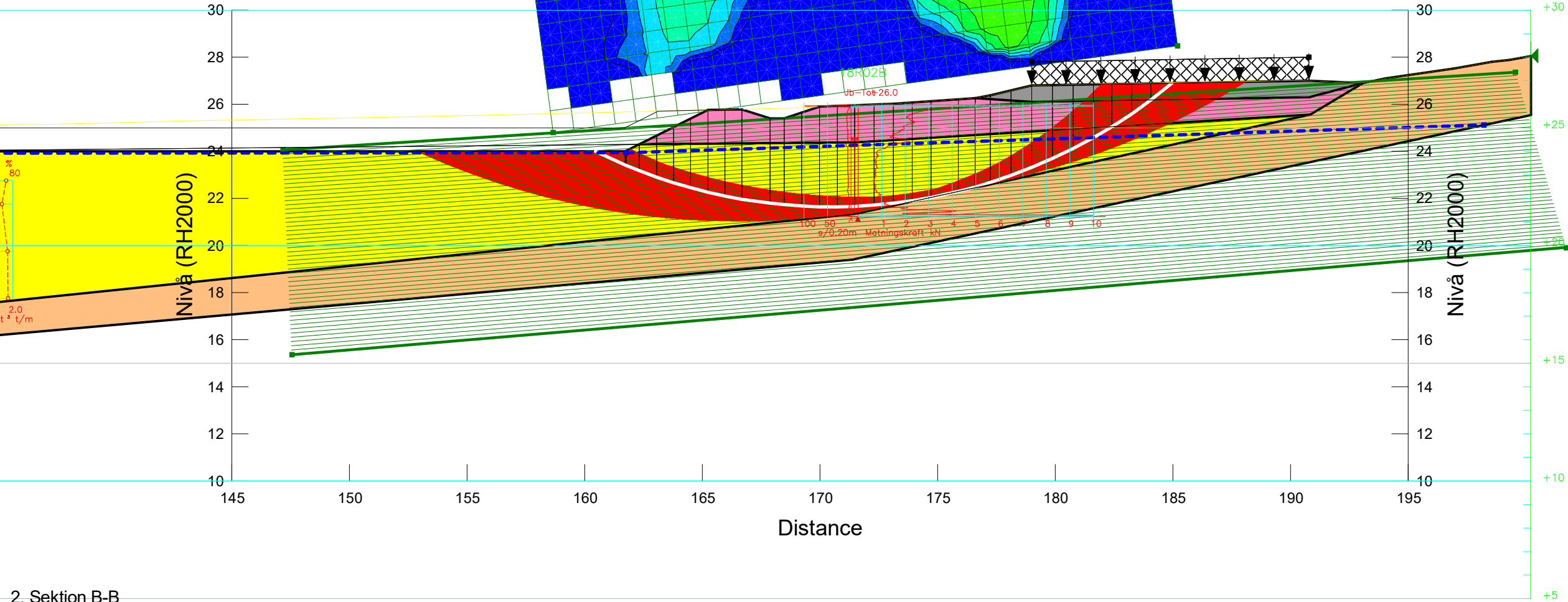
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



2. Sektion B-B
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

2.2 Odränerad

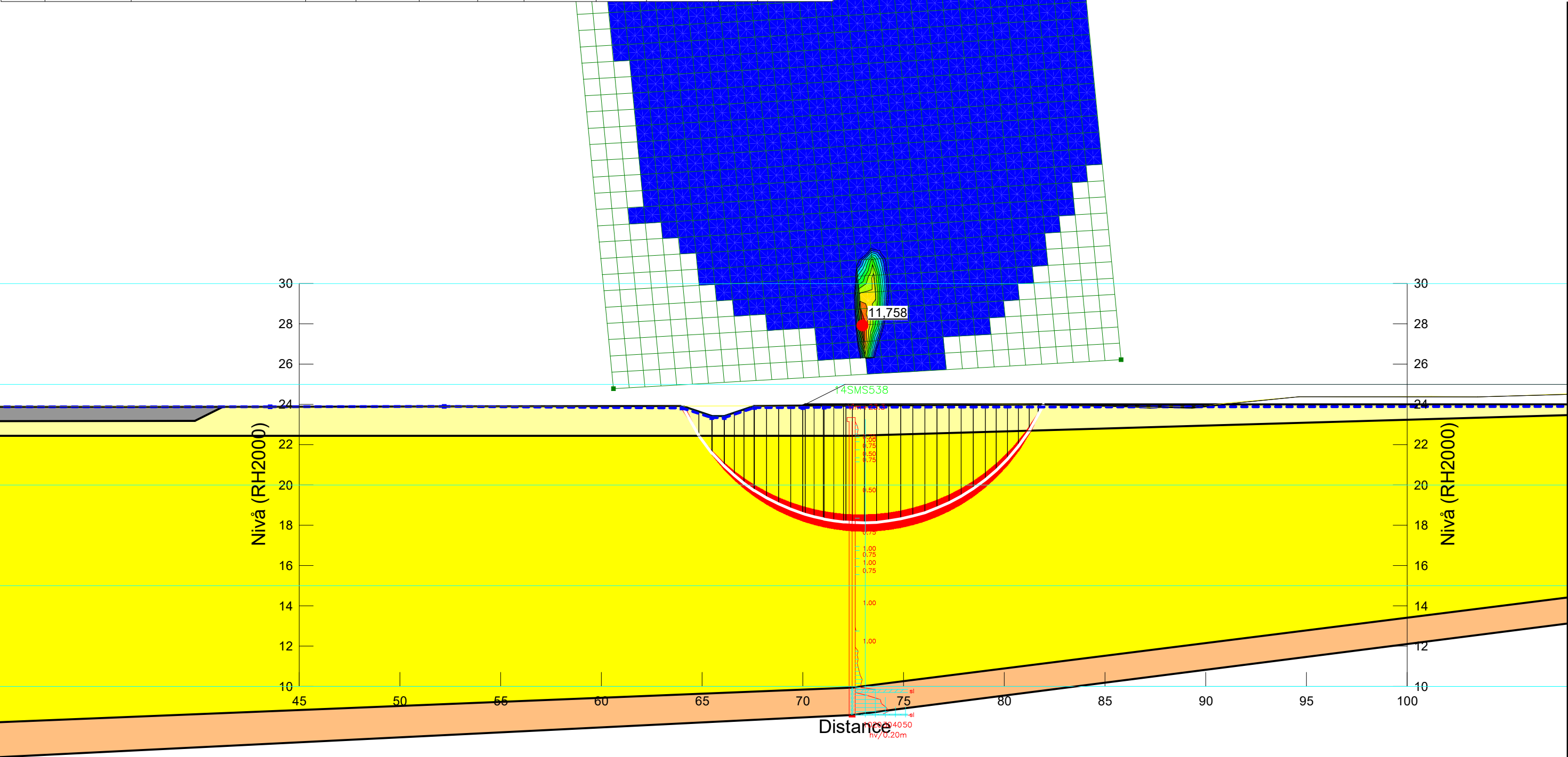
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



2. Sektion B-B
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

2.3 Kombinerad (vänstra sidan)

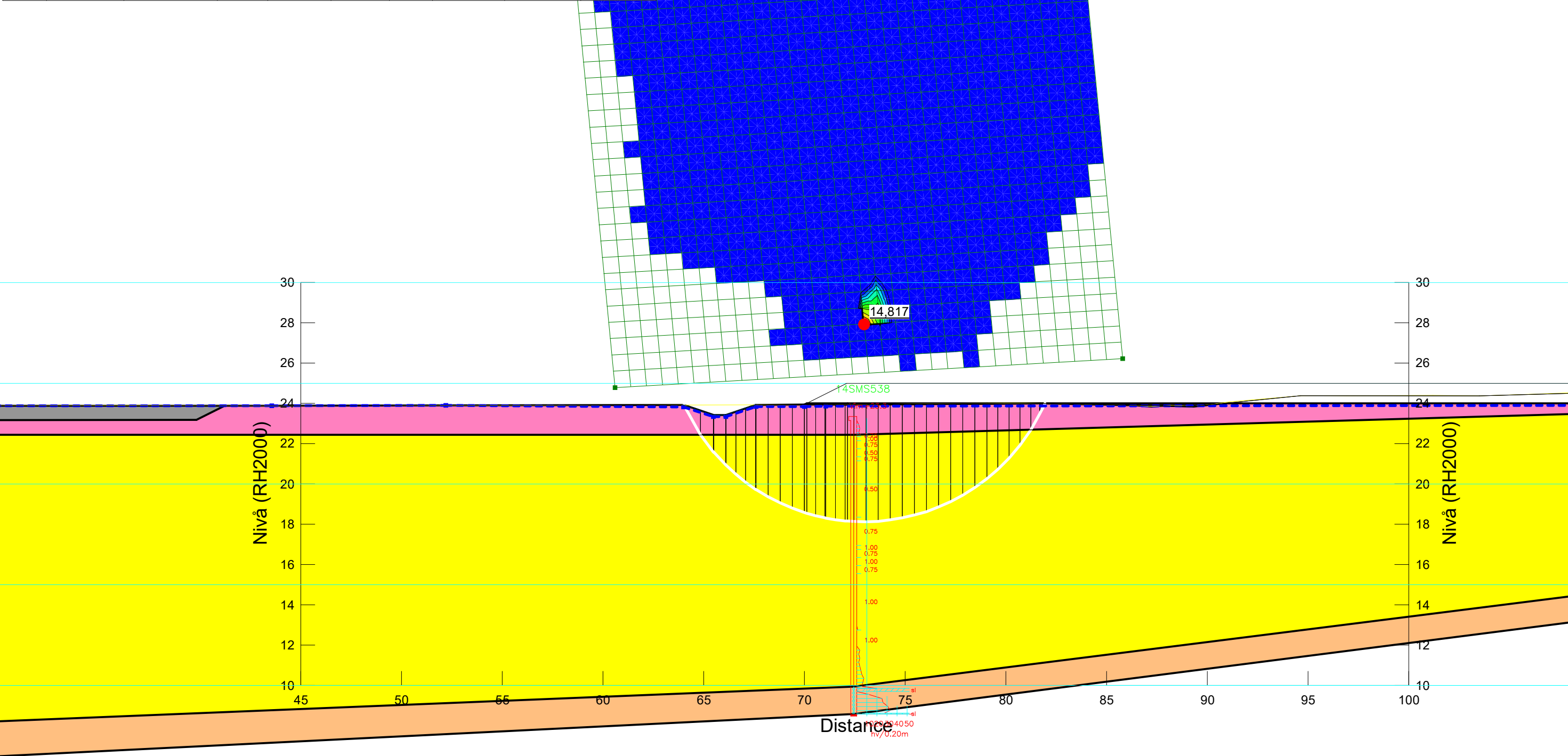
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



2. Sektion B-B
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

2.4 Odränerad (vänstra sidan)

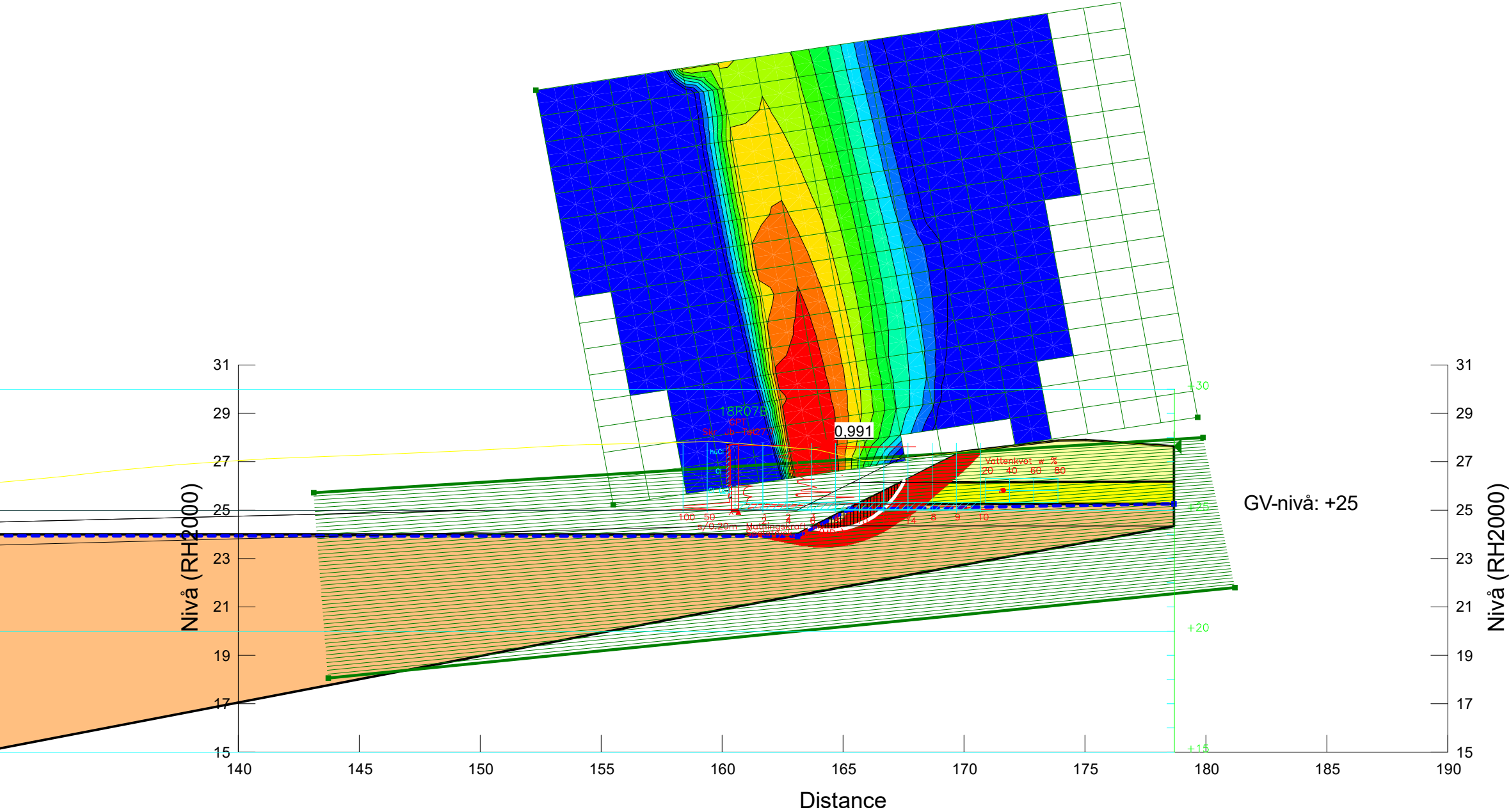
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.1 Kombinerad

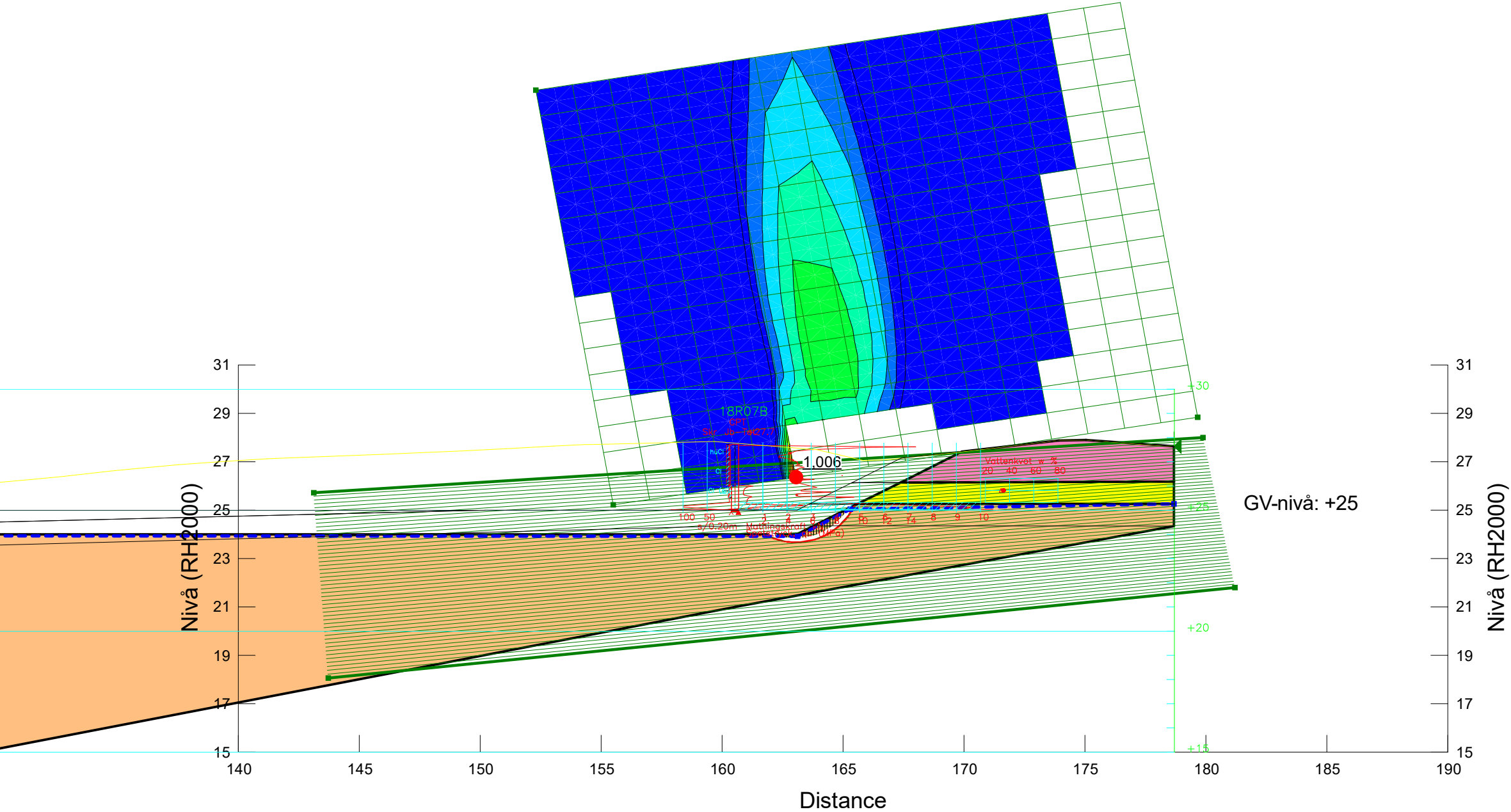
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.2 Odränerad

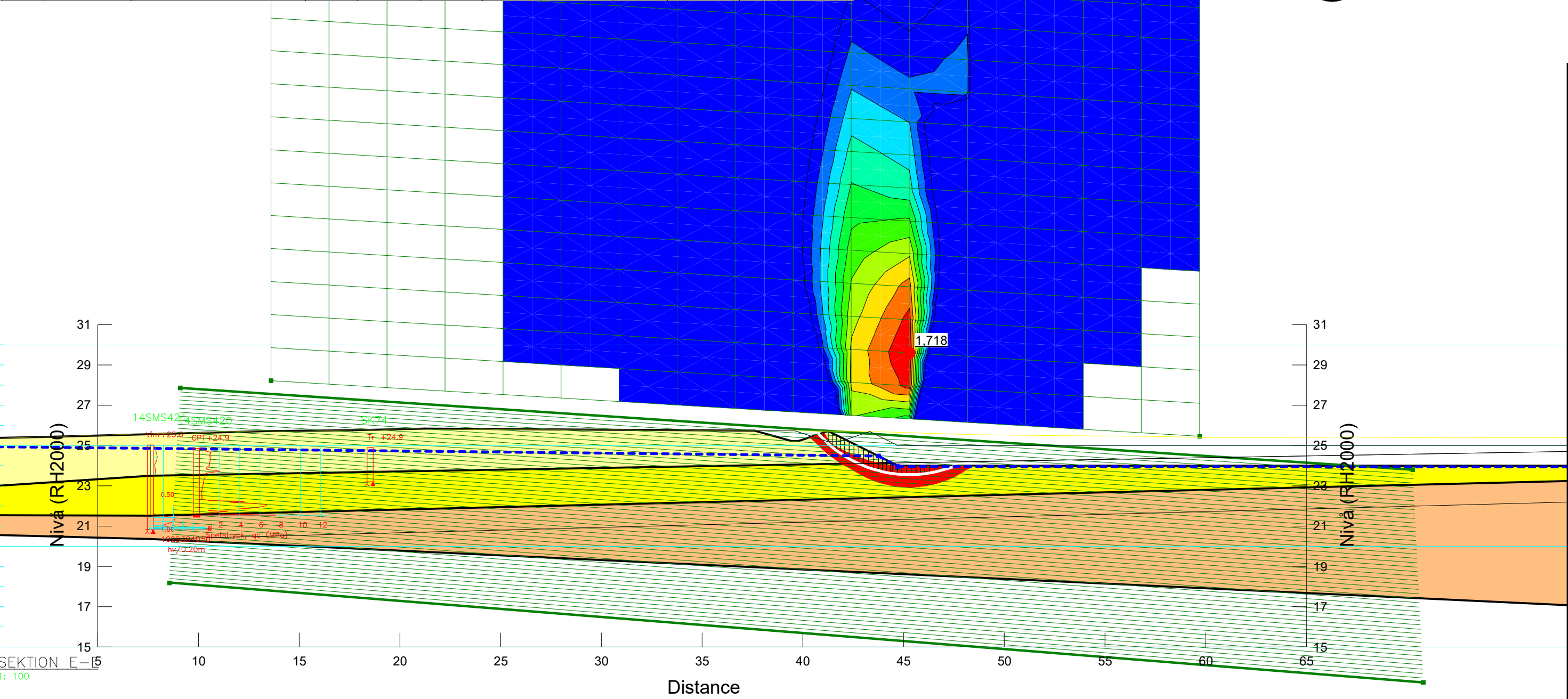
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.3 Kombinerad (från vänster)

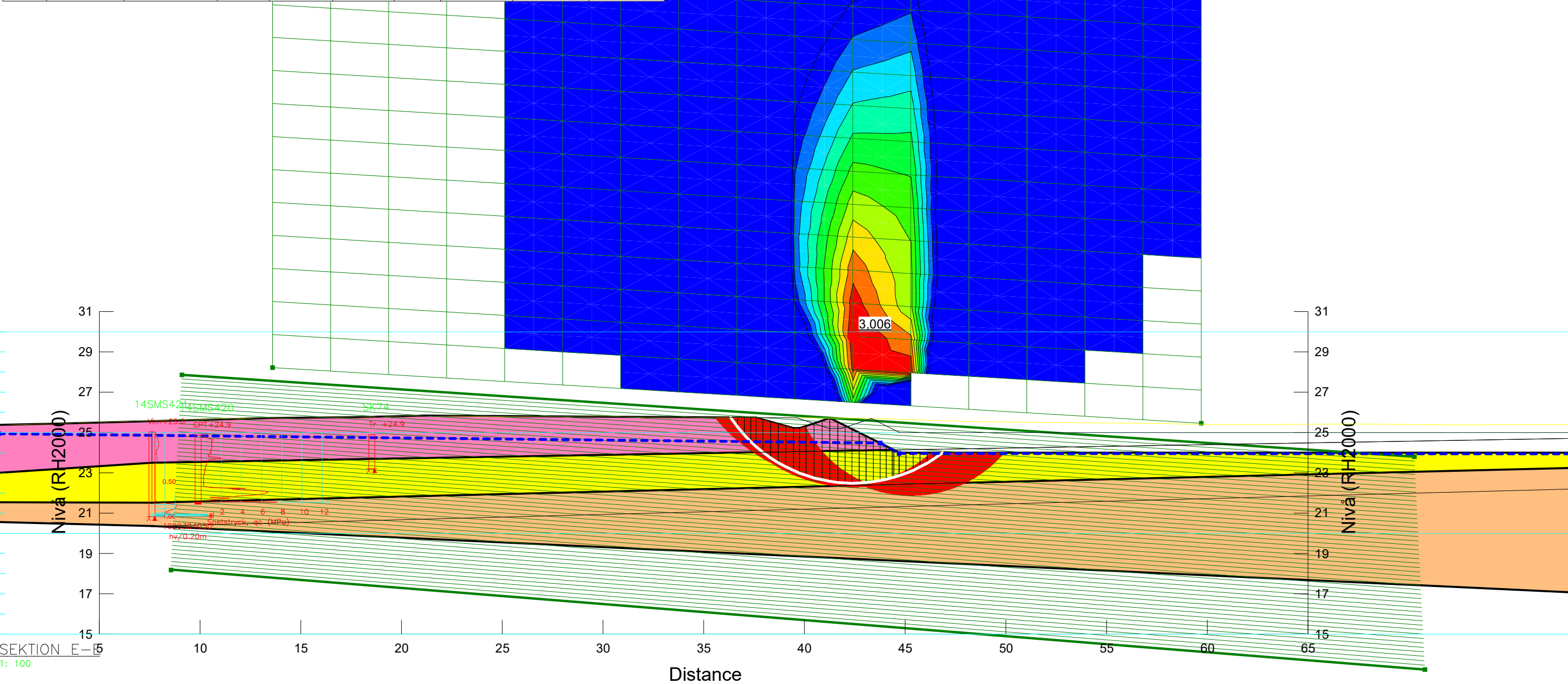
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1



5. Sektion E-E
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

5.4 Odränerad (från vänster)

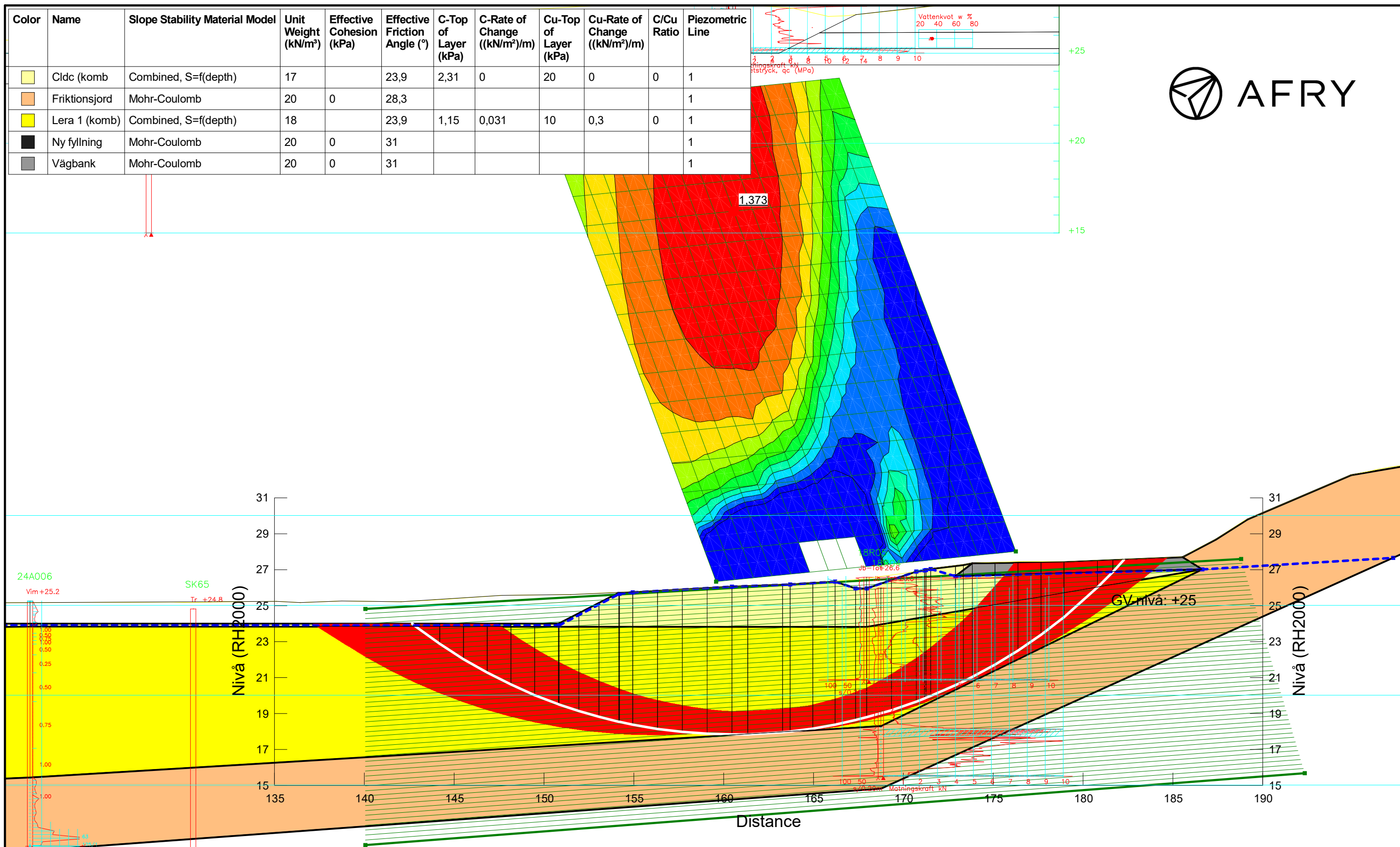
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



6. Sektion F-F

Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.1 Kombinerad

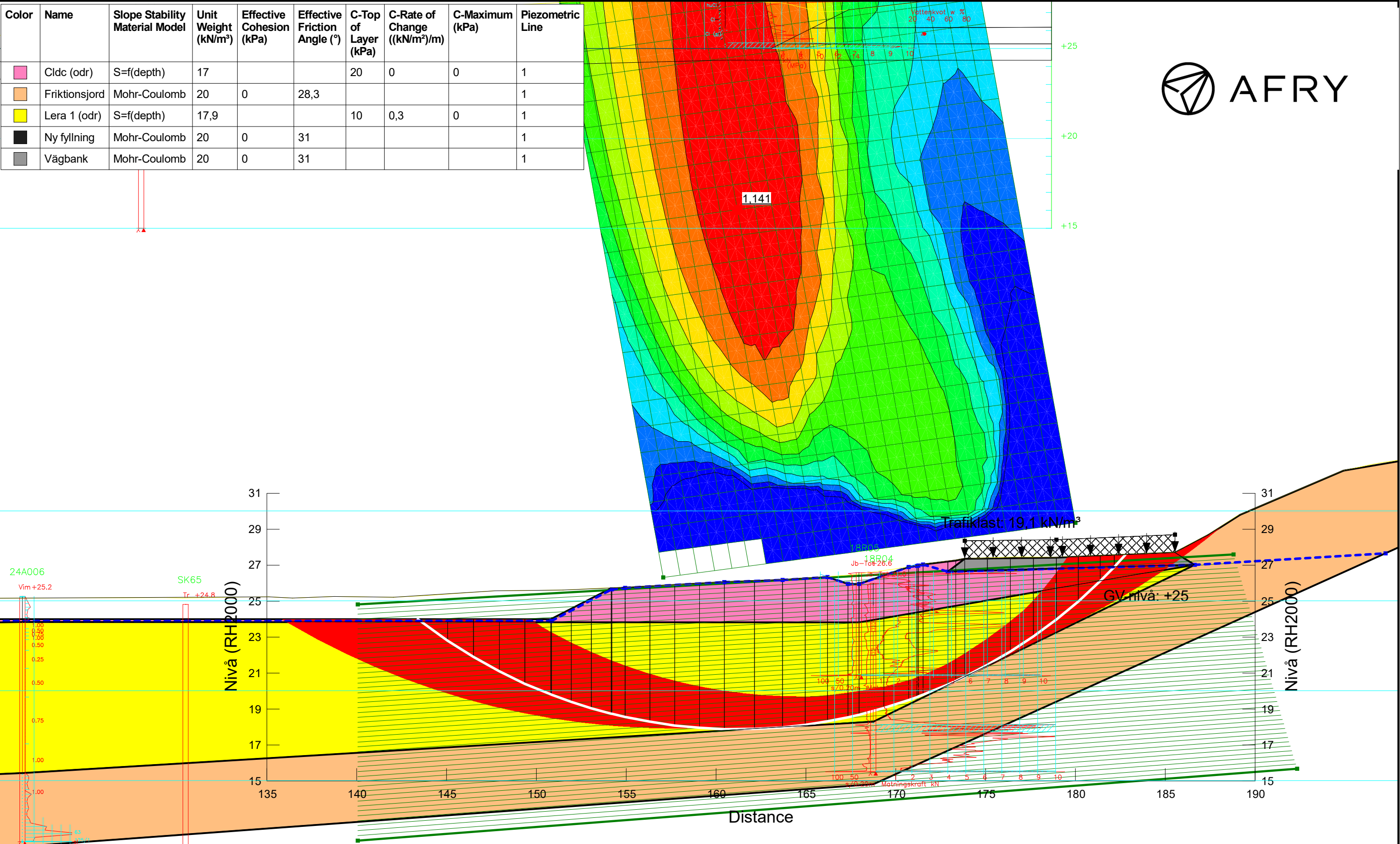
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-09-30

David Ebenhardt

1:200

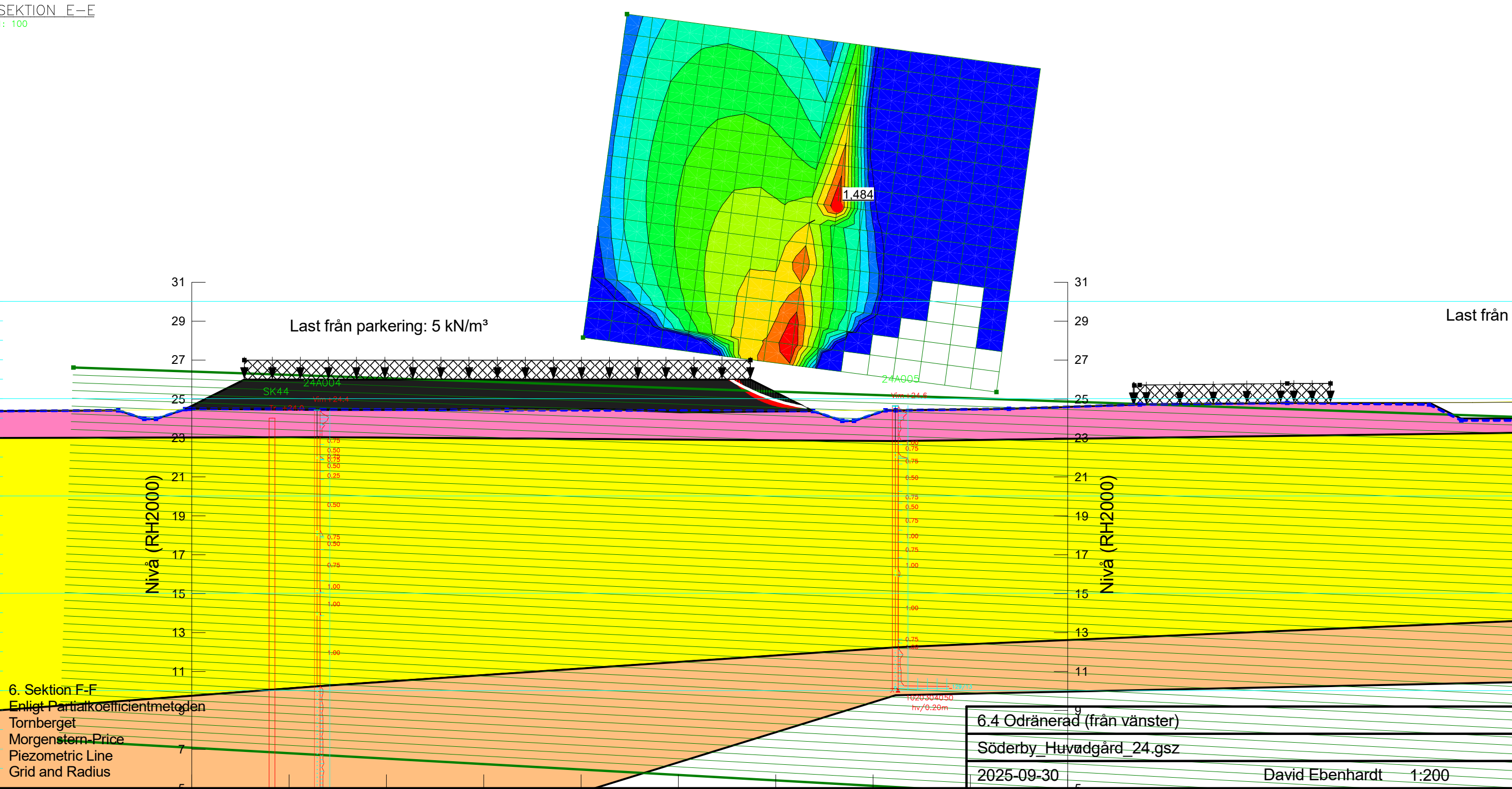
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



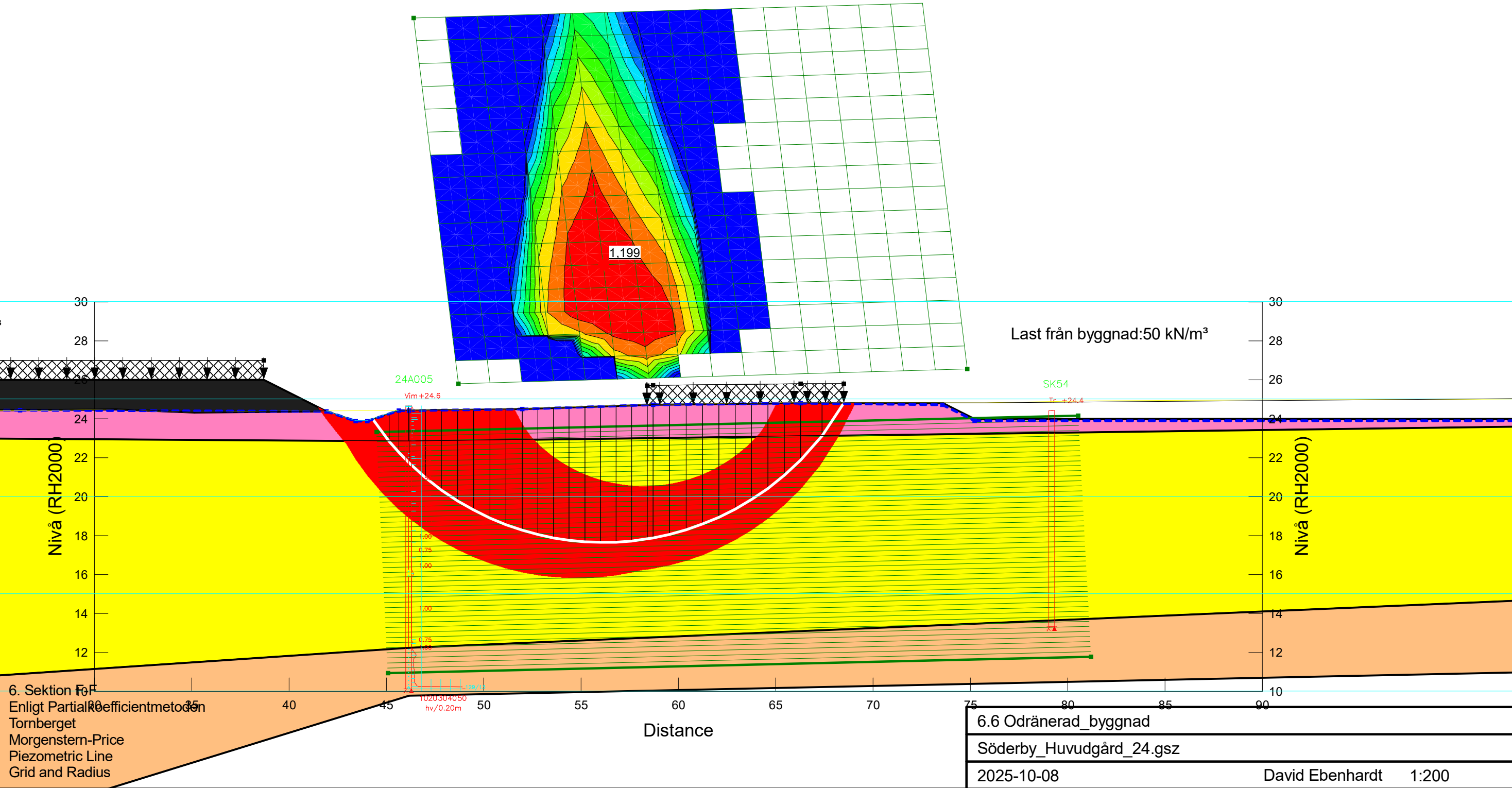
6. Sektion F-F
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

6.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_24.gsz
2025-09-30
David Ebenhardt 1:200

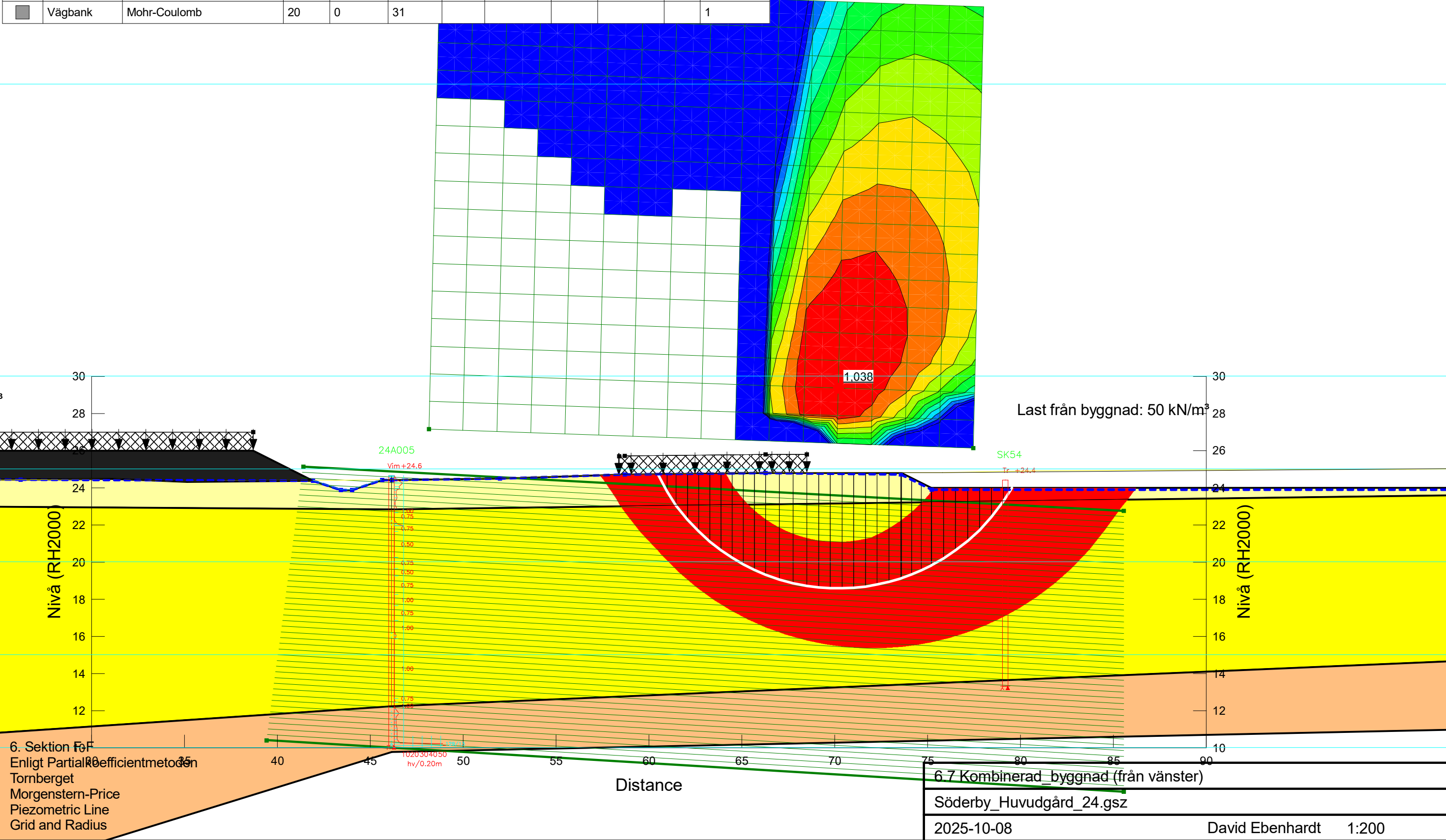
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



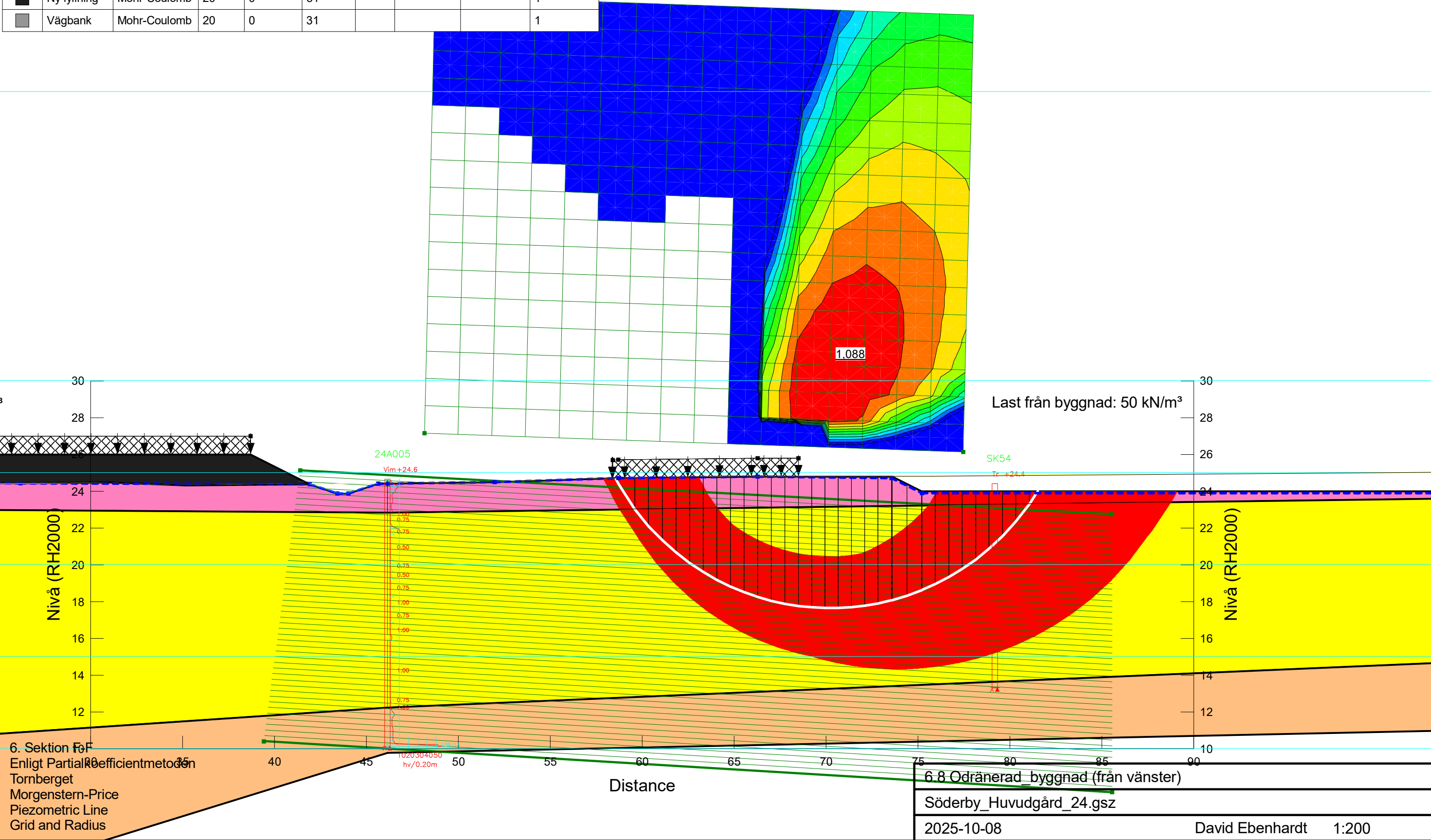
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



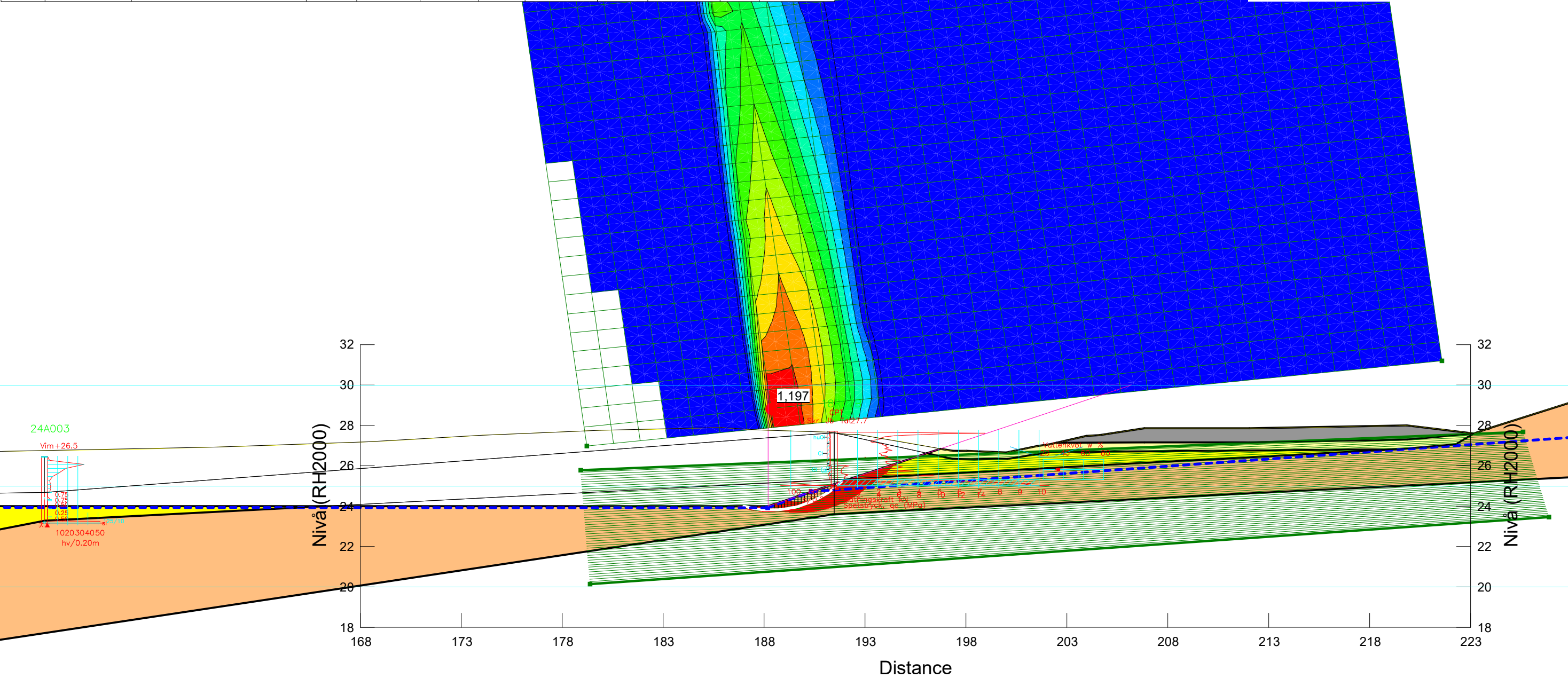
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



7. Sektion A-A (1:3)
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

7.1 Kombinerad

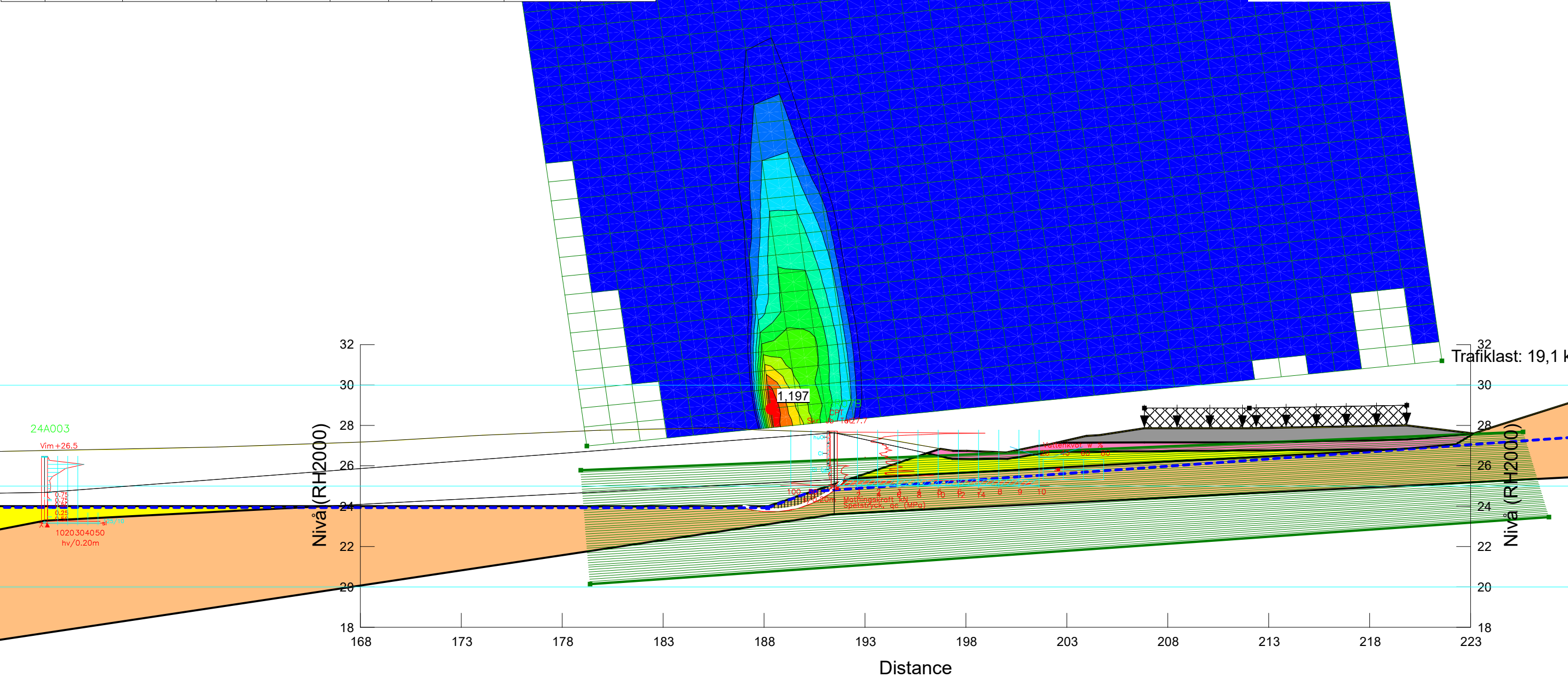
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-10-03

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
■	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
■	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

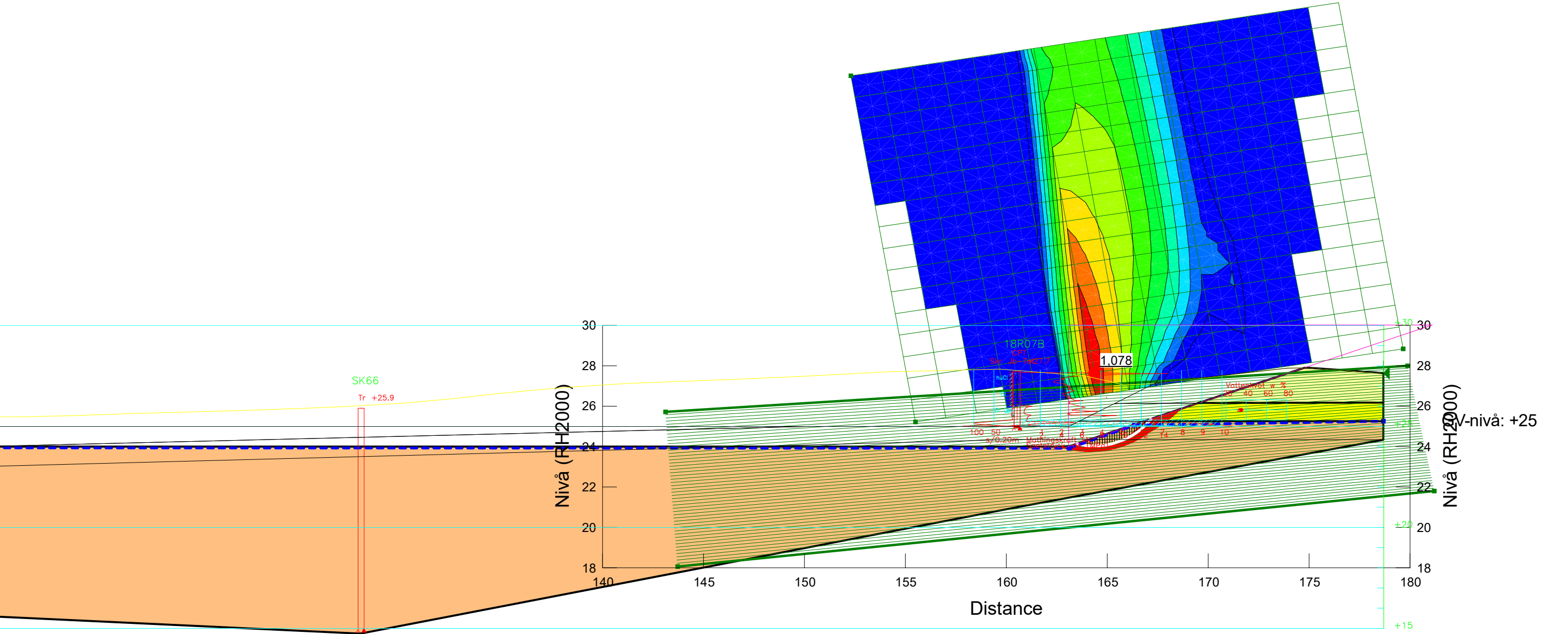


7. Sektion A-A (1:3)
Enligt Partialkoefficientmetoden
Törnberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

7.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_24.gsz
2025-10-03

David Ebenhardt 1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1



8. Sektion E-E (1:3)
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

8.1 Kombinerad

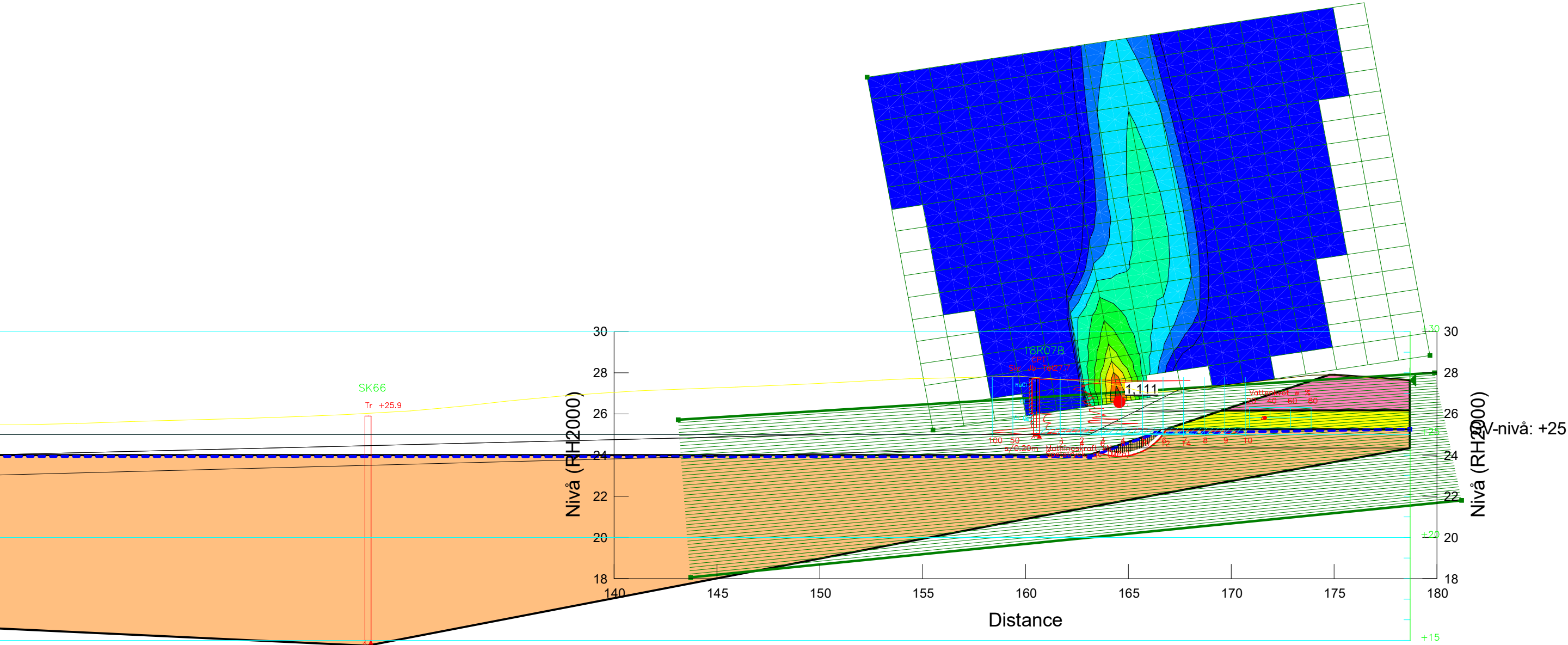
Söderby_Huvudgård_24.gsz

2025-10-03

David Ebenhardt

1:200

Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
■	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
■	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
■	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1

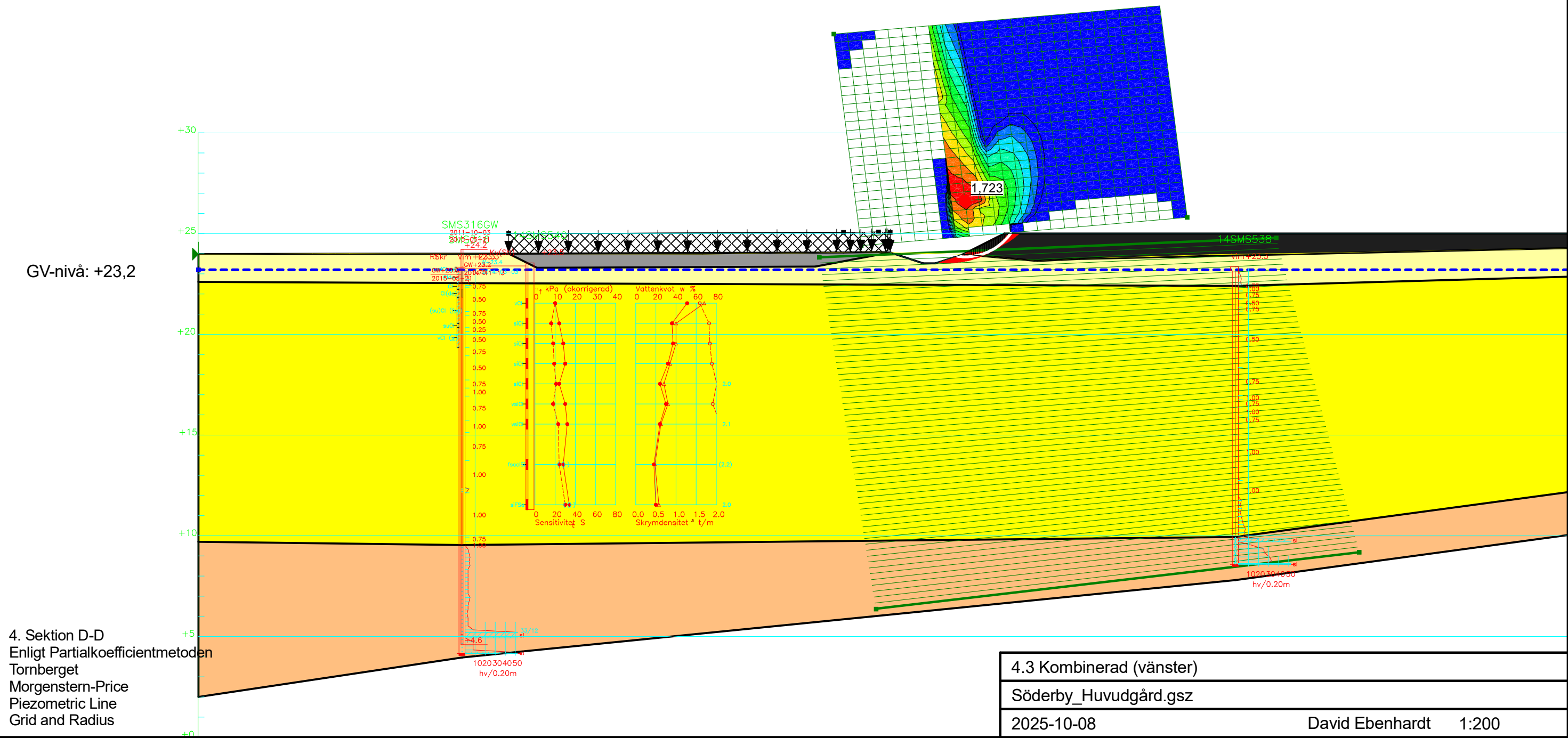


8. Sektion E-E (1:3)
Enligt Partialkoefficientmetoden
Tornberget
Morgenstern-Price
Piezometric Line
Grid and Radius

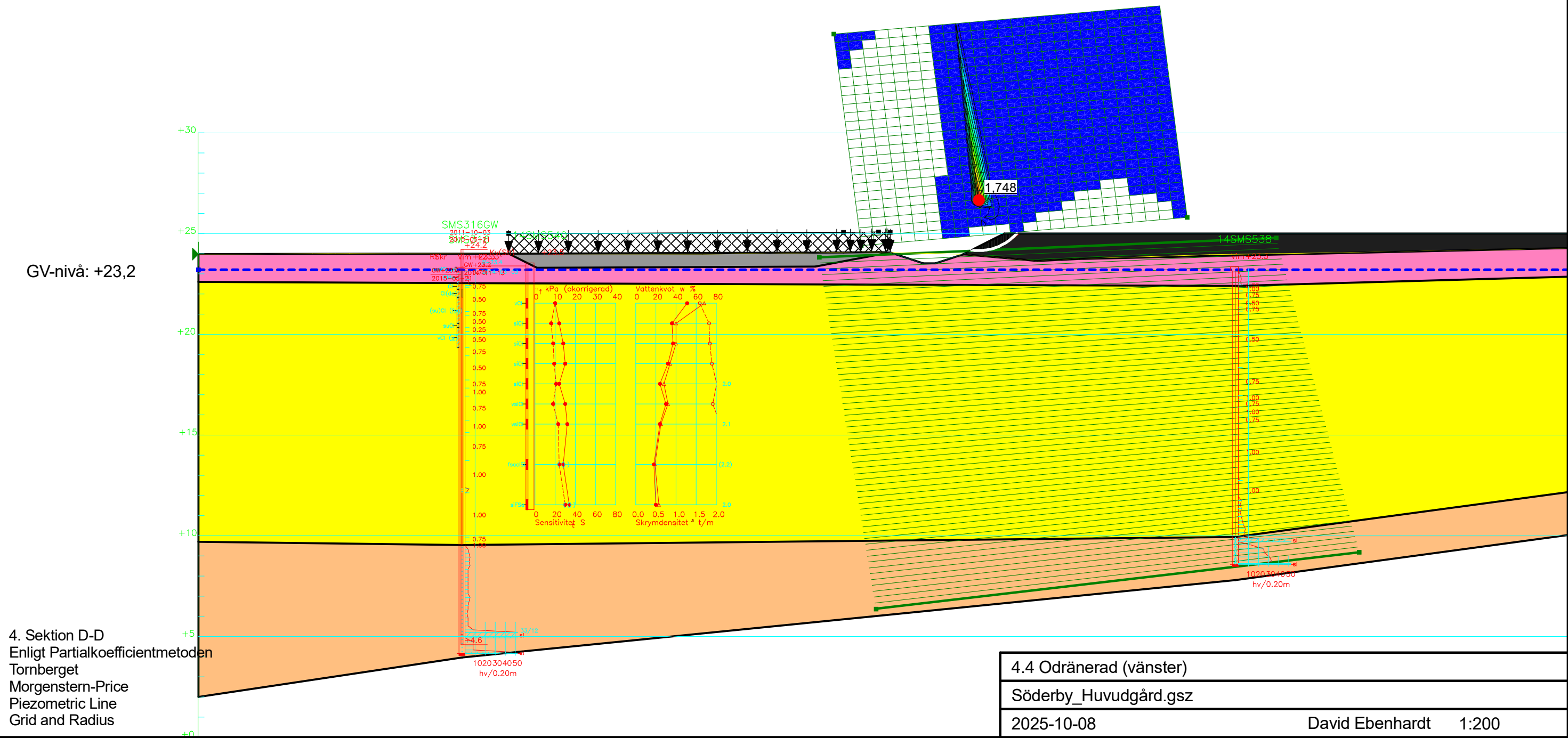
8.2 Odränerad
Söderby_Huvudgård_24.gsz
2025-10-03

David Ebenhardt 1:200

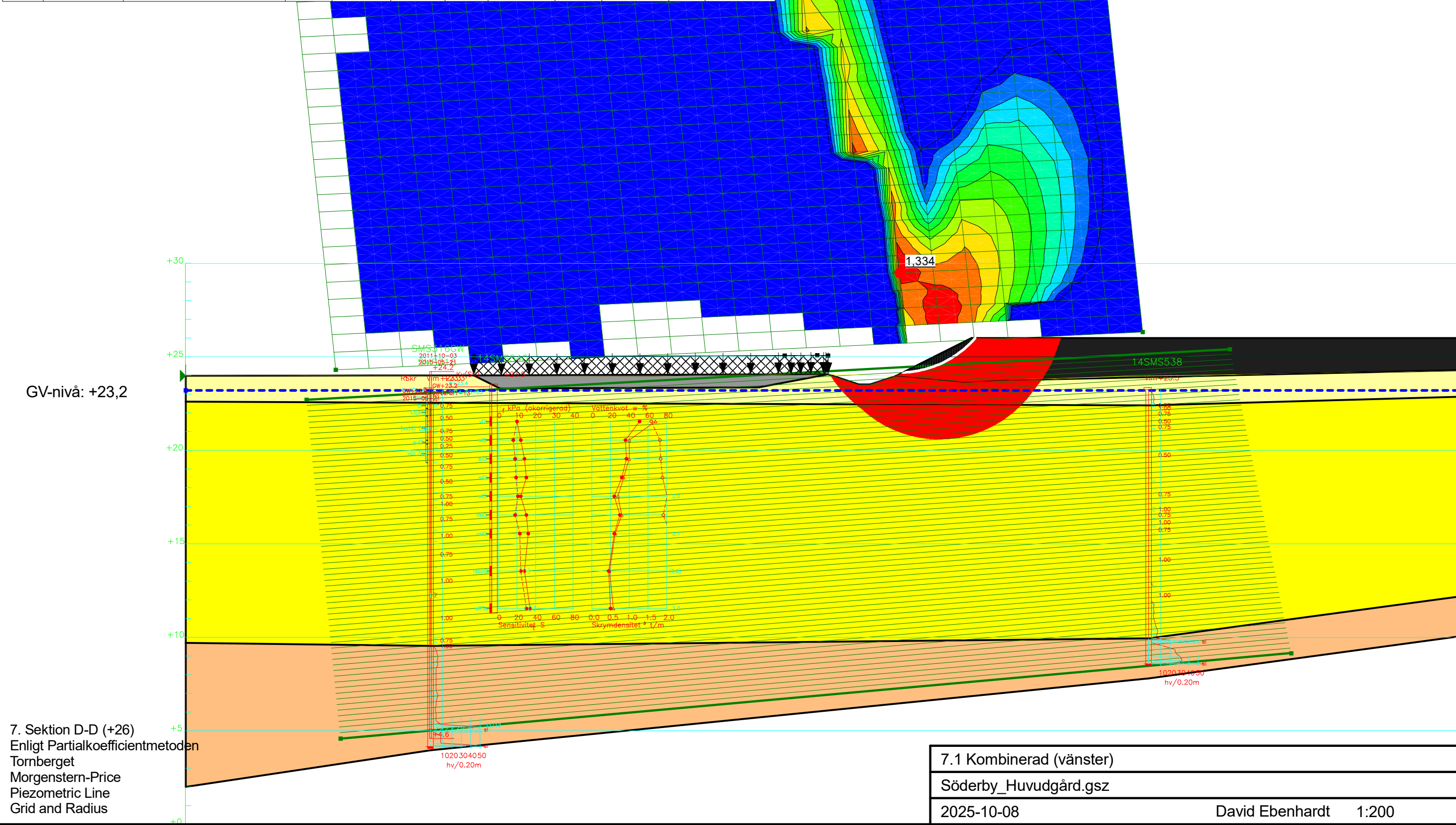
Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	Cu-Top of Layer (kPa)	Cu-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C/Cu Ratio	Piezometric Line
	Cldc (komb)	Combined, S=f(depth)	17		23,9	2,31	0	20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3						1
	Lera 1 (komb)	Combined, S=f(depth)	18		23,9	1,15	0,031	10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31						1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31						1



Color	Name	Slope Stability Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Cohesion (kPa)	Effective Friction Angle (°)	C-Top of Layer (kPa)	C-Rate of Change ((kN/m²)/m)	C-Maximum (kPa)	Piezometric Line
	Cldc (odr)	S=f(depth)	17			20	0	0	1
	Friktionsjord	Mohr-Coulomb	20	0	28,3				1
	Lera 1 (odr)	S=f(depth)	17,9			10	0,3	0	1
	Ny fyllning	Mohr-Coulomb	20	0	31				1
	Vägbank	Mohr-Coulomb	20	0	31				1

