

KUND

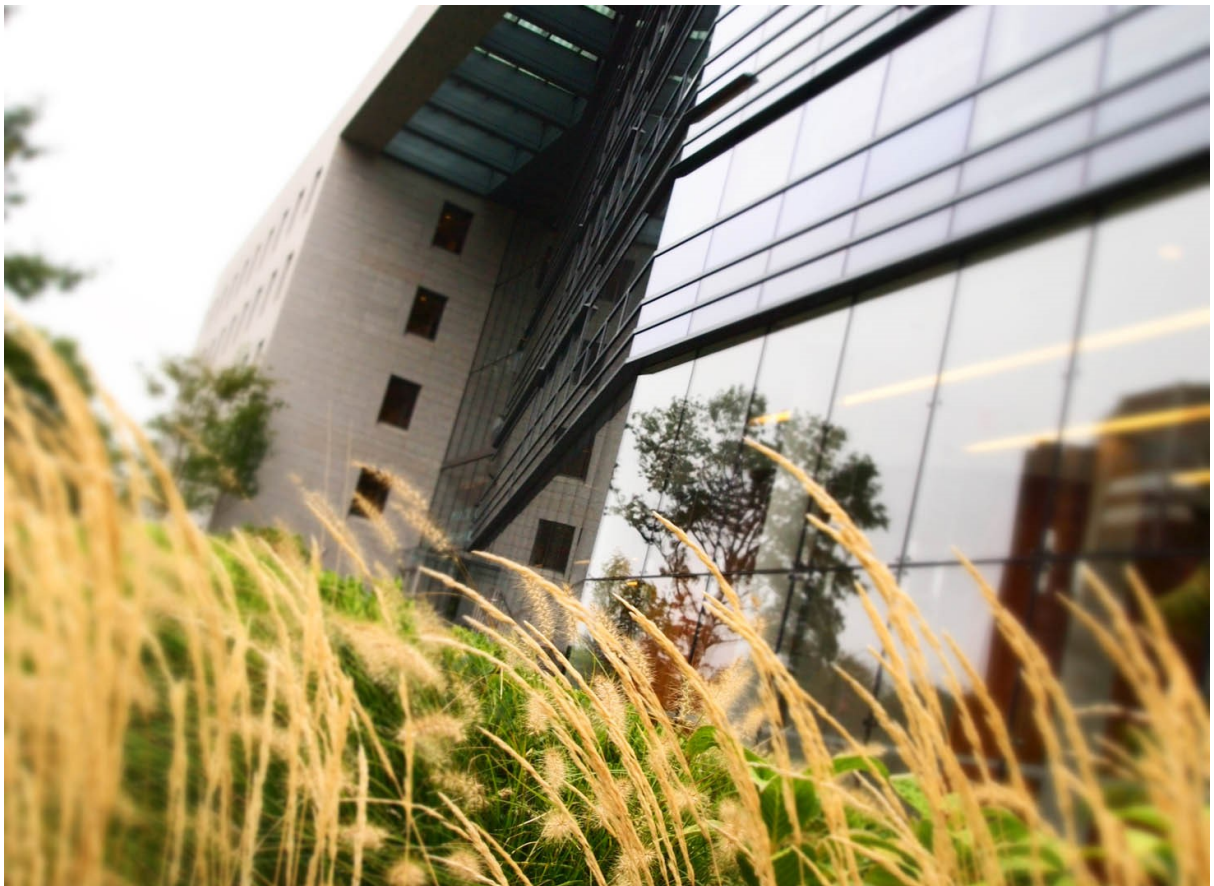
ÅRE KOMMUN

PM GEOTEKNIK

BJÖRNEN CENTRUM

Underlag till planprogram

2022-12-20



wsp

PM GEOTEKNIK

Björnen centrum

Underlag till planprogram

KUND

Åre Kommun

Fredrik Vogt Thorell

E-post: fredrik.vogt.thorell@are.se

KONSULT

WSP

Bergmästaregatan 2

791 30 Falun

Besök: Bergmästaregatan 2

Tel: +46 10-722 50 00

WSP Sverige AB

Org nr: 556057-4880

wsp.com

KONTAKTPERSONER

Uppdragsledare Geoteknik

Franz Åberg

Telefon: 073-0618354

E-post: franz.aberg@wsp.com

UPPDRAGSNAMN
GU Björnen Centrum

UPPDRAGSNUMMER
10344511

FÖRFATTARE
Maximilian Klaube

DATUM
2022-12-20

ÄNDRINGSDATUM

GRANSKAD AV
Kent Sundvall

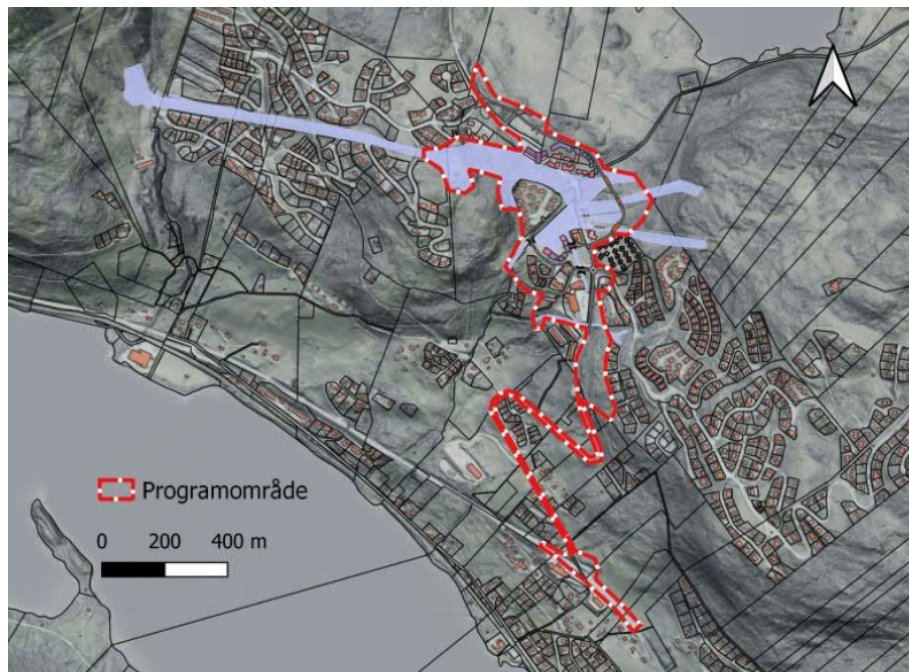
GODKÄND AV
Franz Åberg

INNEHÅLLSFÖRTECKNING

1	Uppdrag	4
1.1	Planerad byggnation	4
1.2	Dokumentets syfte	5
2	Styrande dokument	6
3	Utförda undersökningar	6
3.1	Tidigare utförda undersökningar	6
3.2	Nu utförda undersökningar	6
4	Befintliga förhållanden	6
4.1	Topografiska förhållanden	7
4.2	Befintliga konstruktioner	8
5	Geotekniska förhållanden	8
5.1	Allmänt	8
5.2	Jordlagerföljd	9
5.2.1	Norra exploateringsområdet	9
5.2.2	Södra exploateringsområdet	9
5.3	Geohydrologiska förhållanden	10
5.4	Stabilitetsförhållanden	10
5.5	Sättningsförhållanden	12
5.6	SlamströmmAr	12
6	Beräkningsförutsättningar	14
6.1	Allmänt	14
6.2	Dimensionerande jordegenskaper för grundläggning Direkt på mark	14
6.3	Dimensionerande grundvatten	16
7	Geotekniska rekommendationer	16
8	Kontroll	17

1 UPPDRAG

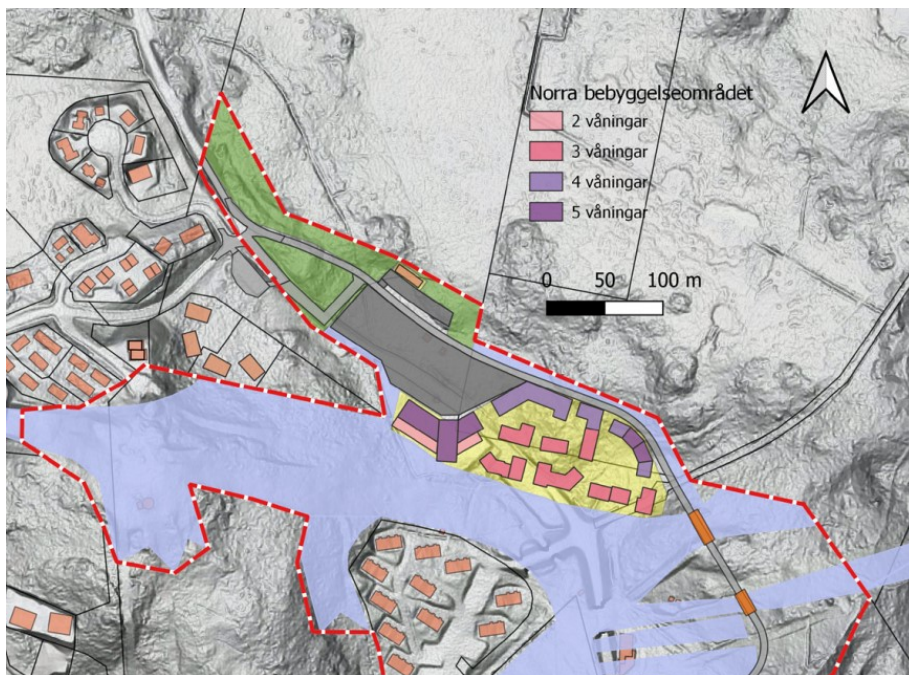
WSP Sverige AB har på uppdrag av Åre Kommun, utfört en geoteknisk riskutredning, inför ombyggnation av Björnen centrum, Åre, se *Figur 1*. Kommunen tog fram ett planprogram under vår 2022 för vidare utveckling av Björnen C. Utifrån samråd med berörda myndigheter såsom länsstyrelsen och Statens Geologiska Institut (SGI) finns behov för ytterligare utredningar. Området för planprogrammet återfinns ca 6 km öster om centrala Åre och uppvisar en yta på ca 28 ha.



Figur 1: Aktuellt programområde (Karta enligt SGI:s samrådsyttrande).

1.1 PLANERAD BYGGNATION

Björnen centrum ska bebyggas med ett flertal nya gator och byggnader som uppvisar ett varierande antal våningar. I stort sett kan området delas upp i ett norra och i ett södra delområde, se *Figur 2 och 3*.



Figur 2. Planerade byggnader, norra bebyggelseområdet (Planprogram, 2022-04-25).



Figur 3. Planerade byggnader, södra bebyggelseområdet (Planprogram, 2022-04-25).

1.2 DOKUMENTETS SYFTE

Denna utredning och detta dokument har till syfte att bedöma geotekniska risker såsom ras, skred, slamströmmar och erosion. Denna utredning ska ligga till grund för att slutföra planprogrammet då dessa risker behöver vara utredda enligt SGI:s samrådsyttrande. Enligt en utredning av SGI och MSB (Myndigheten för samhällsskydd och beredskap) så är Jämtlandsfjällen med bl.a. Åre ett nationellt riskområde avseende ras, skred och slamströmmar p.g.a. större avskogningar som har skett sedan 1970-talet och förväntat fortsatt ökad nederbörd inom undersökningsområdet.

2 STYRANDE DOKUMENT

Denna rapport ansluter till Eurokod 7 del 1 (SS-EN 1997-1) och SS-EN 1997-2, med tillhörande nationell bilaga.

Följande övriga styrande och rådgivande dokument har beaktats:

1. TK Geo 13 (Publikation TDOK 2013:0667, version 2.0)
2. TRVINFRA-00230, Geokonstruktion, Dimensionering och utformning
3. IEG:s tillämpningsdokument "Släntar och bankar" (Rapport 6:2008)
4. IEG:s tillämpningsdokument "Plattgrundläggning" (Rapport 7:2008)
5. AMA Anläggning 20 med tillägg och ändringar enligt TRVAMA Anläggning 20 (TDOK 2020:0245, version 2.0).
6. SGI:s samrådsyttrande "Planprogram för Björnen centrum, Åre kommun", daterad 2022-06-01
7. SGI och MSB "Riskområden för ras, skred, erosion och översvämning (2021)

3 UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

3.1 TIDIGARE UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

Ramboll: *Geoteknisk utredning Björnen Centrum*, daterad 2016-09-21

Ramboll: *PM Geoteknik, Detaljplan Björnen C*, daterad 2021-01-09

Sigma Civil: Bäckinventering för Björnen Centrum, 2021

Arctan: *Översiktlig dagvattenutredning för Björnen C*, daterad 2020-11-12.

3.2 NU UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

Inga fältundersökningar har utförts i denna utredning.

I samband med denna geotekniska utredning så har även en kompletterande dagvattenutredning tagits fram:

WSP: Kompletterande dagvattenutredning – Björnen Centrum, daterad 2022-11-25 (granskningshandling)

4 BEFINTLIGA FÖRHÅLLANDEN

Utredningsområdet ligger ca 6 km öster om centrala Åre och är del av Åres skidområde med bl.a. områden för längdskidåkning och alpin skidåkning.

Undersökningsområdet angränsas i norr av skogs- och myrmark samt av Fröätjärnen. I väster och öster ansluter ett stugområde samt en skidbacke. Söder om området finns ett öppnare landskap med ett flertal hus och odlingsmark samt lite längre söderut finns betydelsefulla infrastrukturanläggningar såsom E14 och Mittbanan.

4.1 TOPOGRAFISKA FÖRHÅLLANDEN

I huvudsak utgörs marken inom undersökningsområdet av byggnader samt hårdgjorda ytor. Enligt inmätta borrhöjningar varierar markhöjder inom utredningsområdet mellan + 519 och + 560. Öster om området finns Förbergsknippen (+ 727) och väster om området finns Åreskutan (+ 1 420). Söder om området finns Åresjön (+ 374). Samtliga höjdangivelser anges i RH2000.

Utifrån en studie av Lantmäteriets Bergodalkarta så har följande områden med kritiska släntlutningar identifierats och behöver således utredas vidare, se *Tabell 1* och *Figur 4*.

Tabell 1. Identifierade områden med relevanta släntlutning.

Område	Beteckning	Lutning*
A	Torvområde, nordöst om dagens längdcenter	10 %
B	Söder om skidbron, utmed Fröavägens östra slänt	20 %
C	Området mellan Björnen Ekorren och Björnen Lämmeln	20 %
D	Området sydost om Björnängsberget	18 %
E	Området mellan Björnen C och E14	25 %

*motsvarar en genomsnittlig lutning inom valt område, lokalt kan större eller mindre lutningar förekomma



Figur 4. Översiktskarta valda områden med relevanta släntlutningar (© ESRI)

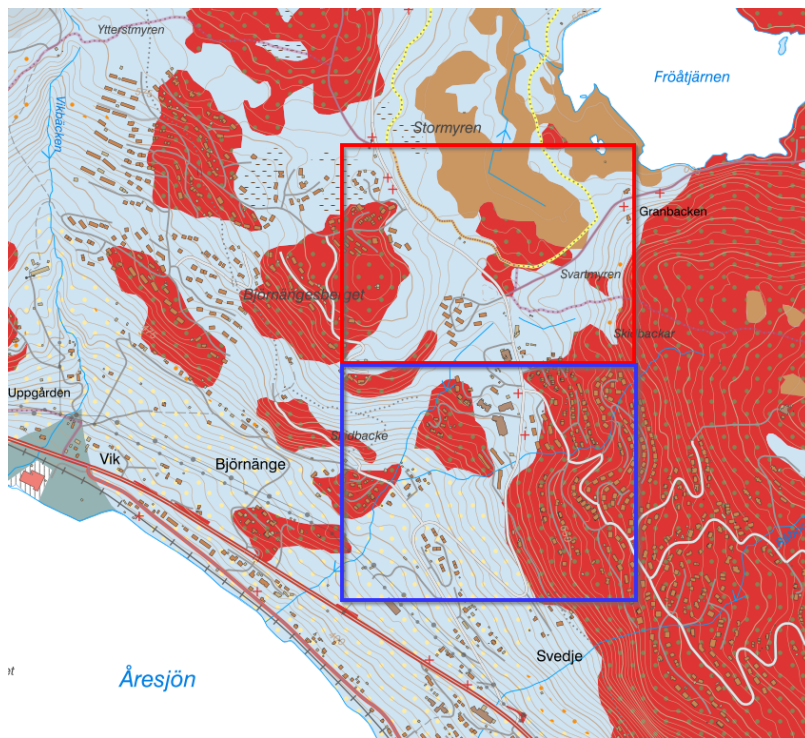
4.2 BEFINTLIGA KONSTRUKTIONER

För en översikt över befintliga anläggningar såsom byggnader, broar och hårdgjorda ytor hänvisas till flygbilden som redovisas i *Figur 4*.

5 GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN

5.1 ALLMÄNT

Materialtyp och jordlagerföljden har bedömts utifrån tidigare undersökningar samt uppgifter från SGU:s jordartskarta. Relevant område redovisas i *Figur 5*. Området består främst av morän, delvis med inslag av silt samt av berg. För en mer detaljerad beskrivning av de geotekniska förhållandena hänvisas till de tidigare utförda undersökningarna.



Figur 5. SGU:s jordartskarta, Björnen Centrum, med ungefärligt läge för det norra delområdet (i rött) och det södra delområdet (i blått) (© Sveriges geologiska undersökning).

5.2 JORDLAGERFÖLJD

5.2.1 Norra exploateringsområdet

Marken består överst av torv ovan morän eller sand som vilar på berg.

Torv

Torvens mäktighet varierar mellan 1 och 5 m och återfinns främst vid parkeringsdäcket och längdcentret. I övrigt finns enbart ett tunt torvskikt eller så har torven redan ersatts av en sprängstensfyllning. Torven består överst av lågförmultnad torv som övergår till en mer mellan- och högförmultnad torv.

Morän

Under torvlagren finns ett moränlager som motsvarar antingen en sandig eller siltig morän.

Berg

Enligt utförda JB-sonderingar så varierar djupet till berget mellan 1 och 12 m, så bergschakt kan förekomma. Delvis förekommer även berg i dagen.

5.2.2 Södra exploateringsområdet

Marken består av morän ovan berg.

Morän

Moränen som motsvarar antingen en sandig siltmorän eller siltmorän. Inom några områden uppvisar moränen en lägre lagringstäthet med en elasticitetsmodul som varierar mellan 2 och 13 MPa.

Berg

Enligt utförda JB-sonderingar så varierar djupet till berget mellan 4 och 12 m. Delvis förekommer även berg i dagen.

5.3 GEOHYDROLOGISKA FÖRHÅLLANDEN

Inom det norra exploateringsområdet så tyder ett grundvattenrör på en grundvattennivå mellan 0,2 och 0,8 m under markytan. Tidigare mätningar har visat en grundvattennivå på 1,1 m under markytan. I östra delen av längdcentret varierar grundvattennivåer mellan 0 och 3,9 m enligt tidigare utförda avläsningar.

En detaljerad dagvattenutredning hur framtida anläggningar och klimatförändringar påverkar de geohydrologiska förhållandena finns i PM *Kompletterande dagvattenutredning – Björnen centrum*, framtagen av WSP, daterad 2022-11-25.

5.4 STABILITETSFÖRHÅLLANDEN

Stabiliteten har undersökts i sammanlagt sex sektioner, en per delområde, se *Figur 6*. Ett undantag är delområde A där två sektioner har undersökts. Samtliga sektioner har undersökts för en last som motsvarar ett flervåningshus (60 kN/m²). Grundvattennivåer har i de flesta fallen satts till 1 m under markytan då utförda grundvattenmätningar tyder på en förhållandevis hög grundvattennivå, fram för allt kring torvområdet. I delområdena D och E finns inga grundvattenmätningar att tillgå så att grundvattennivån har valts utifrån ett rimligt läge i förhållande till förmodat djup till berg. Inom delområde D så har djupet till berg antagits till 5 m baserad på uppgifter som finns i SGU:s jorddjupskarta, i övrigt används ett jorddjup på 12 m som är den maximala jorddjup enligt de utförda geotekniska undersökningarna, se kap. 5.2.

Valda sektioner är representativa för de mest kritiska stabilitetsförhållandena inom programområde samt för de precis angränsande områdena. Resultat redovisas i *Tabell 2*. Stabilitetsberäkningar har bifogats till detta PM.



Figur 6. Översikt utförda sektioner för stabilitetsberäkningar (© ESRI).

Tabell 2. Resultat översiktliga stabilitetsberäkningar.

Sektion	Område	Färg	Last	SF	GV-nivå
Längdcenter	A	Röd	60 kN/m ²	1,2	1 m
G:a Fröåvägen	A	Gul	60 kN/m ²	1,1	1 m
Bro	B	Blå	60 kN/m ²	1,2	1 m
Ravin	C	Lila	60 kN/m ²	1,1	1 m
Björnängesberget	D	Grön	60 kN/m ²	1,0	3 m
s:a Fröåvägen	E	Indigo	60 kN/m ²	1,1	8 m

I samtliga sektionerna är säkerhetsfaktorn större än 1,0 vilket innebär att det inte finns en risk för stabilitetsbrott. Baserad på en känslighetsstudie så har två sektioner identifierats där det kan finnas risk för stabilitetsbrott vid höga grundvattennivåer (1 m under markytan), se *Figur 7*.



Figur 7. Identifierade områden med högre risk för stabilitetsbrott (karta: ©ESRI).

Markhöjder avseende sektionerna *Längdcenter* och *Gamla Fröåvägen* har bestämts enligt en tillhandahållit terrängmodell medan markhöjder avseende sektionerna *Bro*, *Ravin*, *Björnängesberget* och *södra Fröåvägen* har bestämts utifrån Lantmäteriets topografiska karta.

5.5 SÄTTNINGSFÖRHÅLLANDEN

Jordmaterial har klassificerats som friktionsmaterial och svagare jordskikt, i det här fallet främst torvskikt, som kommer ersättas med krossmaterial i vilket sättningar anses som försumbara. En översiktlig sättningsberäkning, d.v.s. en handräkning utan hänsyn till krypsättningar, har utförts för att kontrollera att sättningar ej blir för stora. Beräkningen har utförts för en last motsvarande 20 kN/m² och 1 m krossfyllning där sättningarna anses vara försumbara.

5.6 SLAMSTRÖMMAR

Utifrån en tidigare utförd bäckinventering (Sigma Civil, 2021) och WSP:s inventering som utfördes under höst 2022 så finns ingen indikation på slamströmmar eller erosion. En jämförelse av tagna bilder tyder på en låg andel av upplösta jordfraktioner i vattnet. Enligt den tidigare utförda bäckinventeringen så har vattendrag 6 identifierats som huvudvattendrag inom området. I *Figur 8* redovisas bäcken vid utlopp av en trumma som inventerades under sommar/höst 2021. I *Figur 9* redovisas samma bäck vid utlopp av en annan trumma ett år senare



Figur 8. Utlopp trumma, vattendrag 6 (Sigma Civil, 2021).



Figur 9. Utlopp trumma, vattendrag 6 (Inventering WSP, 2022).

6 BERÄKNINGSFÖRUTSÄTTNINGAR

6.1 ALLMÄNT

Typ av geoteknisk konstruktion	plattgrundläggning
Säkerhetsklass:	SK2, $\gamma_d = 0,91$
Geoteknisk kategori	GK2
Laster och lasteffekter:	Beräknas av konstruktör

6.2 DIMENSIONERANDE JORDEGENSKAPER FÖR GRUNDLÄGGNING DIREKT PÅ MARK

Dimensionerande värden, $X_d = \frac{1}{\gamma_m} \cdot X_k$

För friktionsvinkel sker omräkning enligt: $\phi'_d = \tan^{-1} \left(\frac{1}{\gamma_m} \cdot \eta \tan(\phi_{valt}) \right)$

γ_m , partialkoefficient, enligt *tabell 3* nedan.

Tabell 3. Partialkoefficienter, γ_m .

Materialegenskap	γ_m
Friktionsvinkel, ϕ'	1,3
Skjuvhållfasthet, τ	1,5
Tyngd, γ	1,0
Elasticitetsmodul, E/M	1,0

Karaktäristiskt värde, $X_k = \eta \cdot \bar{X}$

η , omräkningsfaktor, enligt *tabell 4* nedan. Jordmaterial i undersökta sektioner betraktas som friktionsjord.

Tabell 4. Valda η -faktorer friktionsjord (baserad på IEG:s tillämpningsdokument "Släntar och bankar")

Delfaktor	Värde för ϕ'	Värde för γ	Värde för E	Motiv till valda η -faktorer:
$\eta_1 \eta_2$	0,9	-	-	Stort avstånd till sondering
η_3	0,95	-	-	Utförd Hfa-sondering
$\eta_4 \eta_5 \eta_6 \eta_7$	1,0	-	-	Liten brottyta, liten konsekvens av brott
η_{tot} (prod)	0,85	1,0	1,0	

Dimensionerande värden för de beräknade sektionerna redovisas i *tabell 5*.

Tabell 5. Dimensionerande värden för samtliga sektioner (Värden enligt TRVINFRA-00230).

Egenskaper	Värderat medelvärde	Karakteristiskt värde	Dimensionerande värde
TORV			
Friktionsvinkel, ϕ'	-	-	22°
Tunghet, γ	-	11 kN/m ³	11 kN/m³
Effektiv tunghet, γ'	-	1 kN/m ³	1 kN/m³
E-modul	-	2 MPa	2 MPa
siltig MORÄN			
Friktionsvinkel, ϕ' (0 – 5 m)	32°	28°	22,3°
Friktionsvinkel, ϕ' (> 5 m)	34°	30°	23,9
Tunghet, γ	-	20 kN/m ³	20 kN/m³
Effektiv tunghet, γ'	-	11 kN/m ³	11 kN/m³
E-modul	-	2 MPa – 10 MPa*	2 MPa – 10 MPa*

*Lagringstätheten varierar med djupet under markytan (2 MPa: 0 – 5 m u my, efter 5 m: 10 MPa).

Avseende stabilitetsberäkningarna har följande ungefärliga jordlagerprofiler använts (lagrens tjocklek varierar något utmed sektionen):

Sektion *Längdcenter* (baserat på sonderingspunkter: 16RS12, 16RP9, 16RS)

- 0 – 1 m u my: befintlig torv ersätts med en sprängstensfyllning
- 1 – 4 m u my: siltig morän
- 4 m: berg

Sektion *Gamla Fröåvägen* (baserat på sonderingspunkter: 20R026, 20R020, 20R022)

- Nordvästra del
 - o 0 – 5 m u my: siltig morän
 - o > 5 m: berg
- Sydöstra del
 - o 0 – 2,5 m u my: torv
 - o 2,5 – 6,5 m u my: siltig morän
 - o 6,5 m u my: berg

Sektion *Bro Ravin, Björnängesberget och södra Fröåvägen* (baserat på SGU:s jordartskarta, några Jord-Berg sonderingar kring gatan *Björnen Lämmeln* visar ett jorddjup på 12 m)

- 0 – 12 m u my: siltig morän (med uppdelning i lösare och fastare morän)
- 12 m: berg

6.3 DIMENSIONERANDE GRUNDVATTEN

Det dimensionerande värdet för grundvatten och porvattentryck ansätts i beräkningen till betongsulans och vägöverbbyggnadens underkant.

Partialkoefficienten, γ_m , sätts till 1,0.

7 GEOTEKNISKA REKOMMENDATIONER

Vägar och gator bedöms kunna grundläggas direkt på mark utan grundförstärkning med följande förutsättningar och villkor:

Grundläggningen skall dimensioneras enligt Eurokod. Underlaget är framtaget för Geoteknisk kategori 2. Karakteristiska och dimensionerande jordartsparemetrar väljs enligt avsnitt "Dimensioneringsförutsättningar".

Vid större laster än angivet i kap. 5.5, t.ex. för flervåningshus, så kan en (partiell) utskiftning av den lösare siltiga moränen eller pålning krävas. Även torven bör ersättas med en sprängstensfyllning, vid större torvdjup så kan även pålning vara aktuellt.

Stabilitet

Utförda stabilitetsberäkningar visar att stabiliteten inom planområdet är godtagbart, i de flesta fall även vid höga grundvattennivåer. För att inte påverkar stabilitetsförhållandena negativt så ska det hållas några meter avstånd till slänkrönet för att undvika lokala ytliga stabilitetsbrott och det ska hållas ett minimiavstånd på minst 10 m till vattendragen bredare än 0,5 m. Vidare ska även rekommendationerna i PM "Kompletterande dagvattenutredning – Björnen Centrum" följas som förespråkar bl.a. ytterligare fördröjningsmagasin för att hantera framtida höga vattenflöden. Dessa kan annars medföra en översvämning och således en högre tillfällig grundvattennivå och därmed en försämring av jordens bärförmåga.

Enligt en känslighetsstudie i samband med stabilitetsberäkningar så har även två områden identifierats, se Figur 7, där det finns risk för stabilitetsbrott i naturliga slänter vid ytliga grundvattennivåer. I dagsläget utgörs områdena i stort sett av skog och delvis av en skidbacke. I dessa områden ska skogen i störst möjligaste mån behållas. Om en avverkning är ändå nödvändigt så ska konsekvenser studeras med hjälp av en avverkningsplan. Den ska ligga till grund för att planera lämpliga säkerhetsåtgärder såsom en säkring med erosionsskydd eller andra avvattningsåtgärder. Det rekommenderas att i detaljplaneskede ska de geotekniska undersökningarna kompletteras med ytterligare grundvattenrör samt antingen jord-berg sonderingar eller en bergkartering i dessa områden.

Grundvattensänkning

Ev. grundvatten skall avsänkas till 0,5 m under schaktbotten. Vid schaktarbete och grundvattenavsänkningar i myrmark så ska den hydrogeologiska omgivningspåverkan utredas och vid behov ska avvattningsåtgärder i samråd med en miljöspecialist vidtas.

In- och utlopp vid trummor ska utformas med lämpligt erosionsskydd.

Under byggnation ska större områden med upplagd jord täckas och skyddas från nederbörd där vegetation inte kan behållas.

Schakt och upplag

Eventuell organisk jord under planerad byggnad ska utskiftas.

Schakt skall länshållas så att erosion och uppmjukning av schaktslänter och schaktbotten ej förekommer.

Då jorden innehåller silt bedöms den vara eroderingskänslig och flytbenägen, vilket innebär att arbetstekniska problem kan uppstå vid arbeten under grundvattennivån eller vid kraftig nederbörd.

Jordlagren på schaktbotten ska förutsättas vara tjälfarliga.

Schakt skall ske enligt handboken utgiven av arbetsmiljöverket och statens geotekniska institut "Schakta säkert". En schaktbottenbesiktning ska genomföras efter utfört schaktarbete.

Upplag ska ej placeras ovan befintliga ledningar.

8 KONTROLL

Kontroll ska utföras enligt Boverkets rapport BFS 2015:6 EKS 10 §13-16 samt enligt Eurocode 1997-2, kapitel 2.5 Kontroll och uppföljning.

Efter utfört schaktarbete ska en schaktbottenbesiktning utföras.

VI ÄR WSP

WSP är ett av världens ledande rådgivande konsultbolag inom samhällsutveckling. Med cirka 55 000 medarbetare i över 40 länder samlar vi experter inom analys och teknik, för att framtidssäkra världen. Tillsammans med våra kunder tar vi fram innovativa lösningar för en mänsklig, trygg och välfungerande morgondag. Vi planerar, projekterar, designar och projektleder olika uppdrag inom transport och infrastruktur, fastigheter och byggnader, hållbarhet och miljö, energi och industri samt urban utveckling. Så tar vi ansvar för framtiden. **wsp.com**

WSP Sverige AB

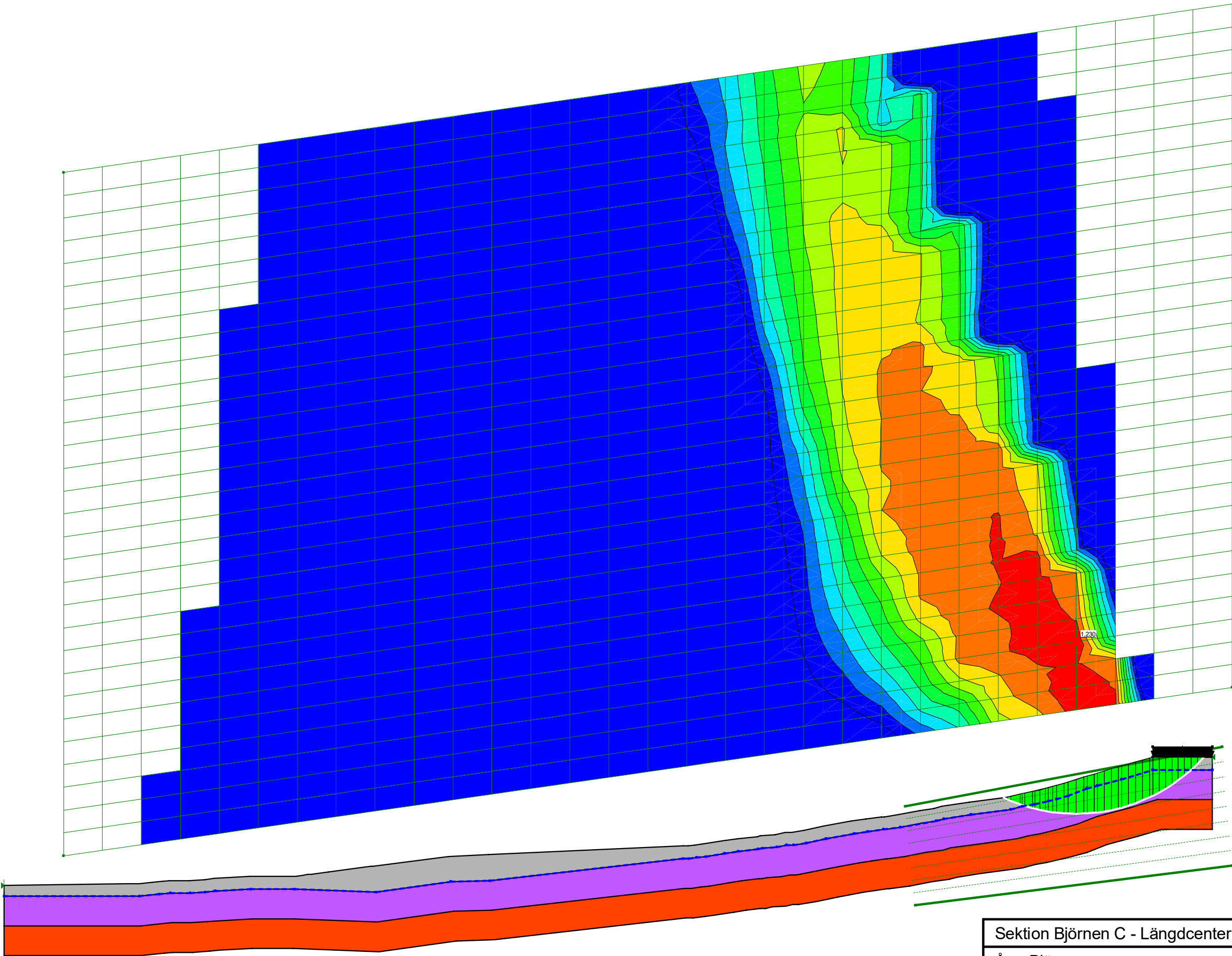
791 30 Falun

Besök: Bergmästaregatan 2

T: +46 10-722 50 00

wsp.com





Title: Åre - Björnen C
Created By: Klaube, Maximilian
Surcharge (Unit Weight): 60 kN/m³

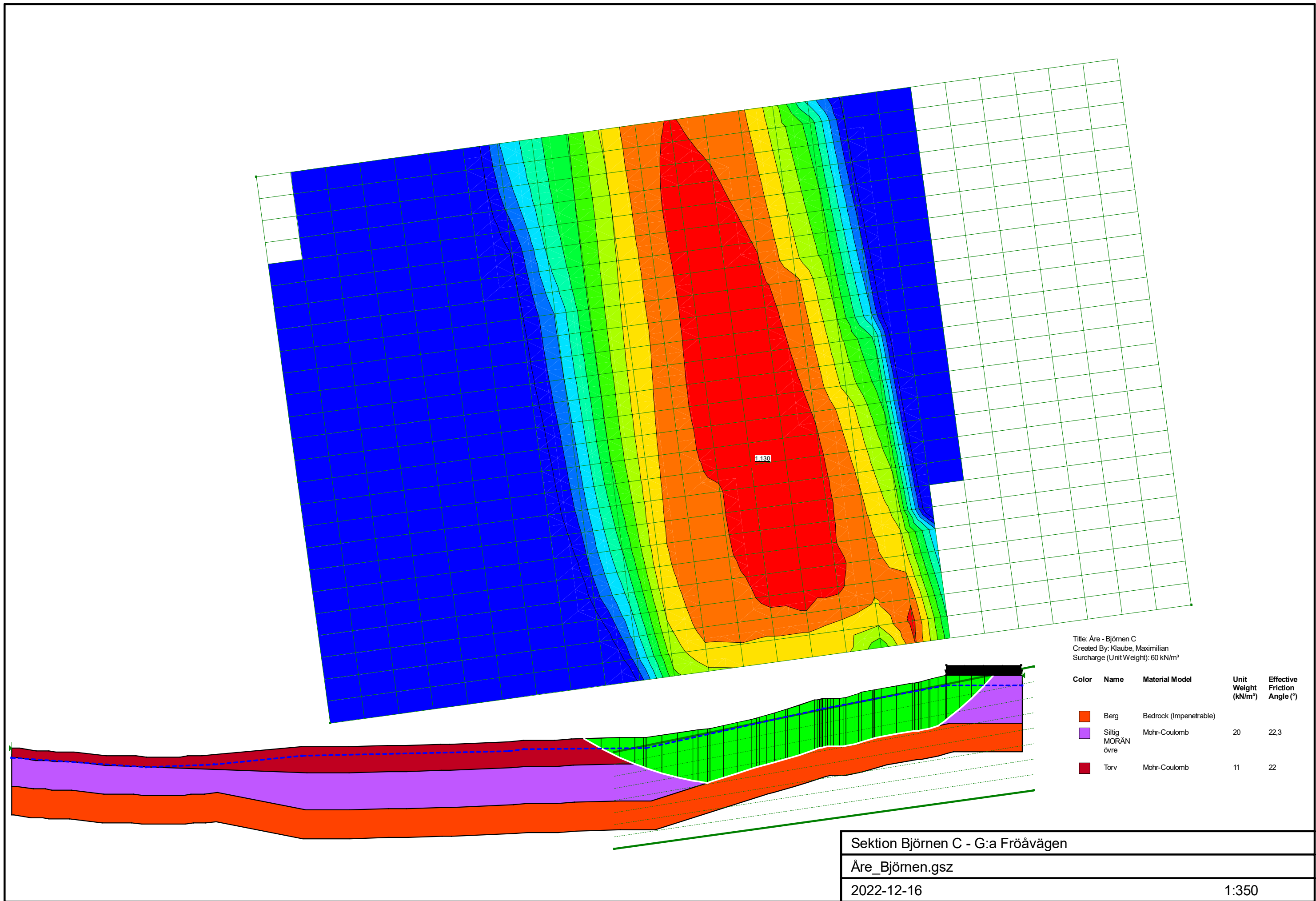
Color	Name	Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Friction Angle (°)
Orange	Berg	Bedrock (Impenetrable)		
Grey	Krossfyllning	Mohr-Coulomb	20	37,3
Purple	Siltig MORÄN övre	Mohr-Coulomb	20	22,3

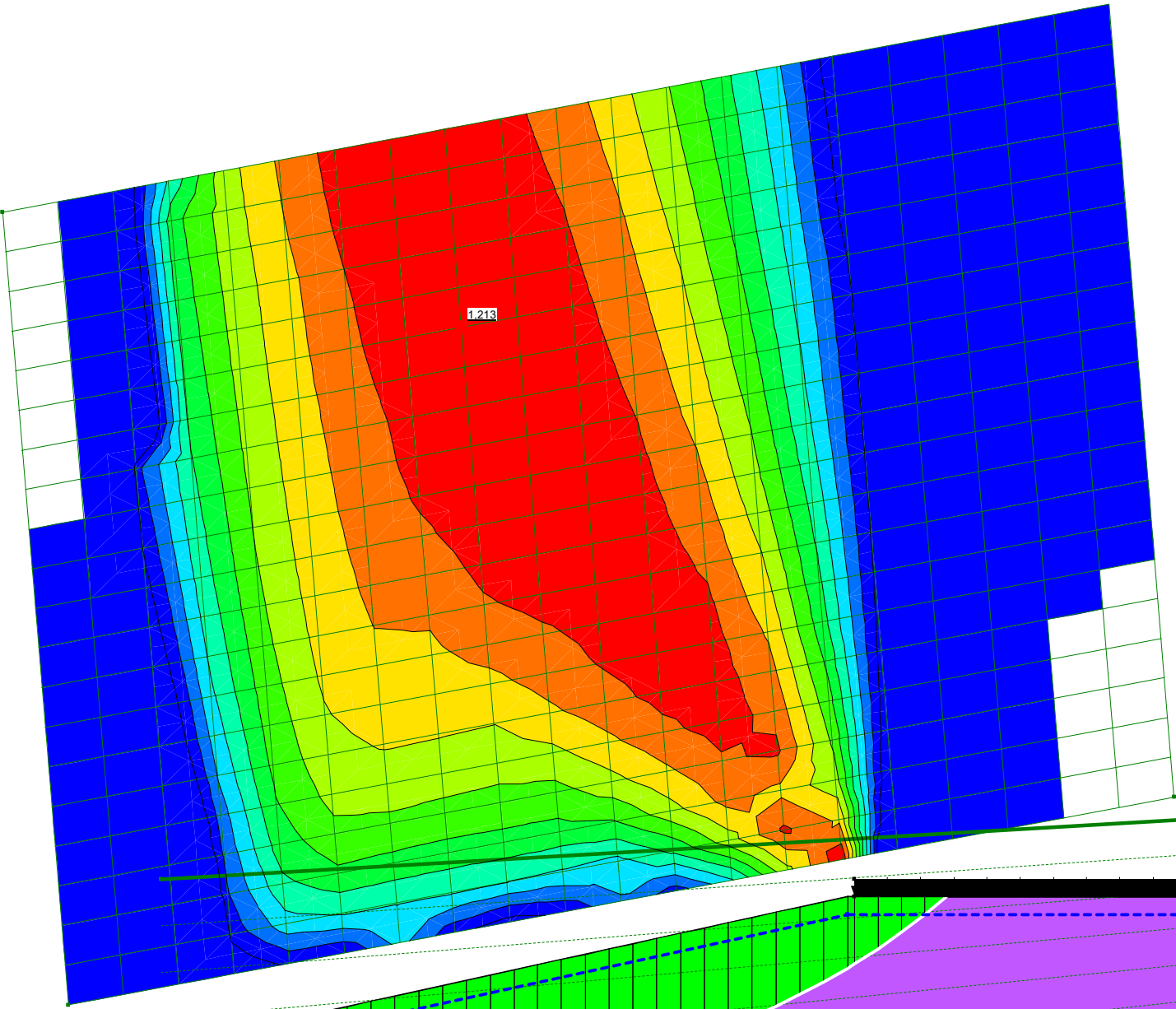
Sektion Björnen C - Längdcenter

Åre_Björnen.gsz

2022-12-16

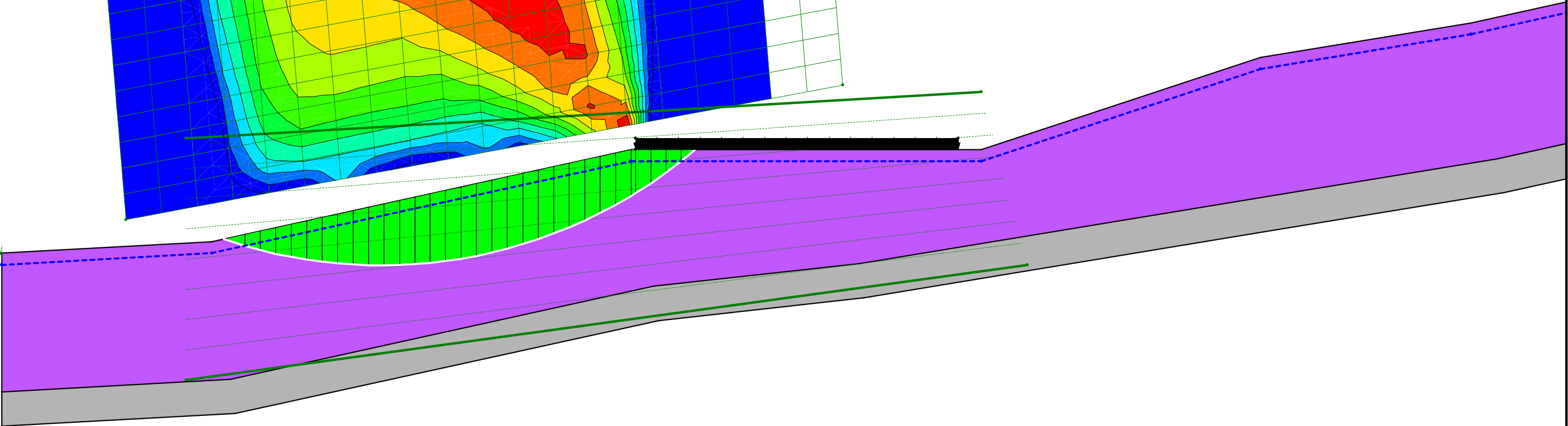
1:400



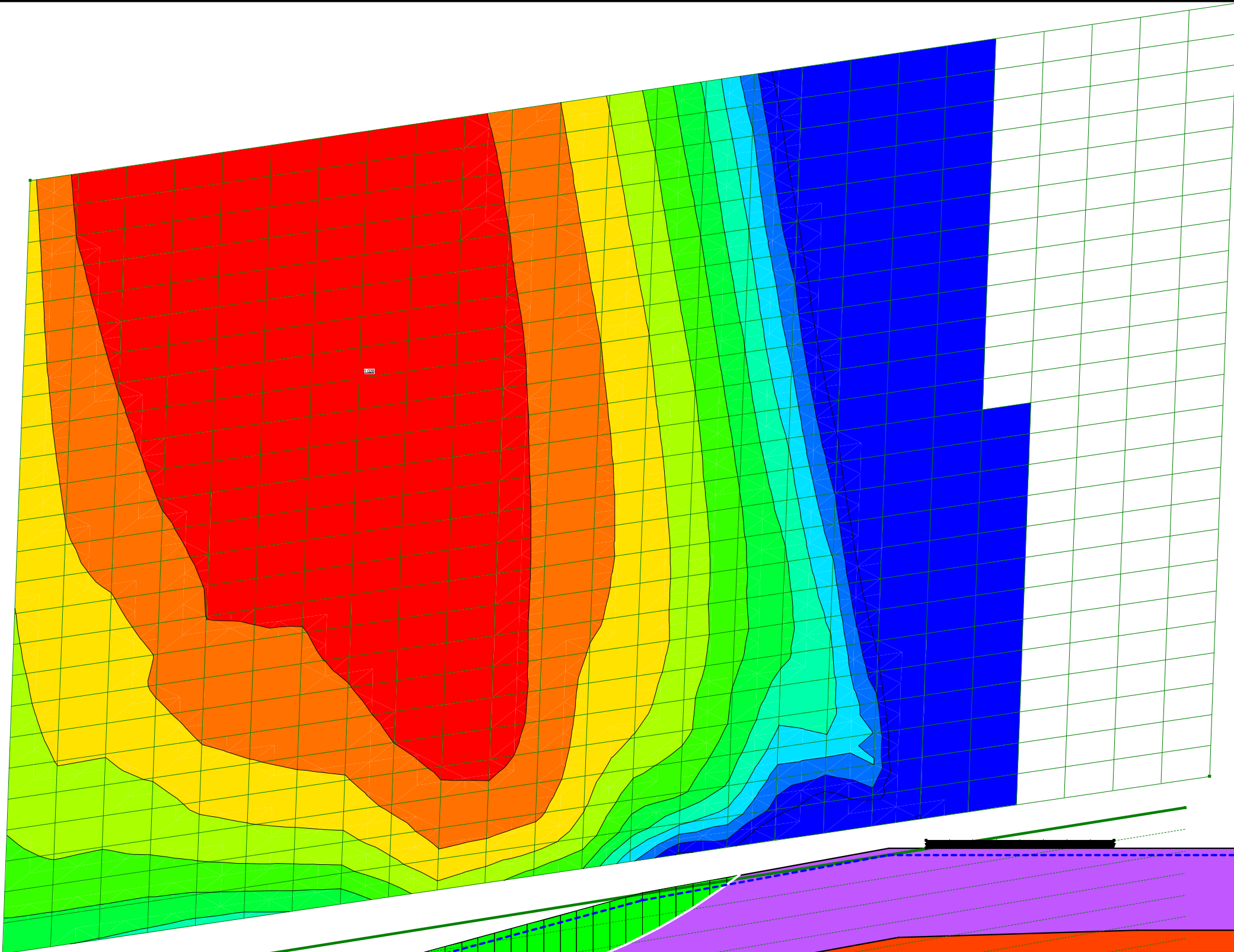


Title: Åre - Björnen C
Created By: Klaube, Maximilian
Surcharge (Unit Weight): 60 kN/m³

Color	Name	Material Model	Unit Weight (kN/m³)	Effective Friction Angle (°)
Grey	Krossfyllning	Mohr-Coulomb	20	37,3
Purple	Siltig MORÄN övre	Mohr-Coulomb	20	22,3

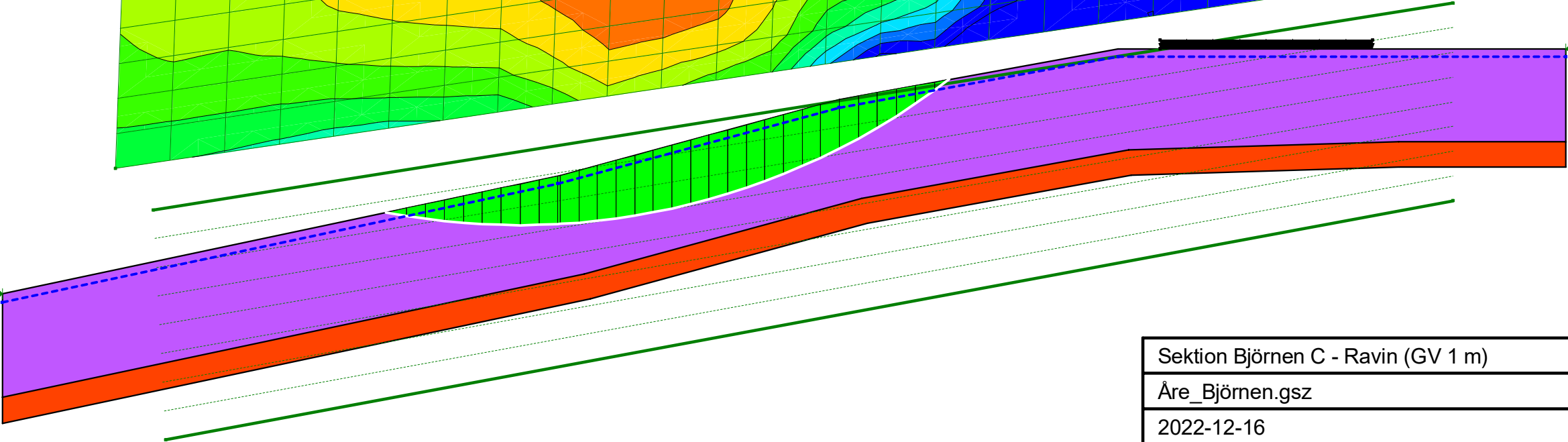


Sektion Björnen C - Bro (GV 1 m)	
Åre_Björnen.gsz	
2022-12-16	1:350

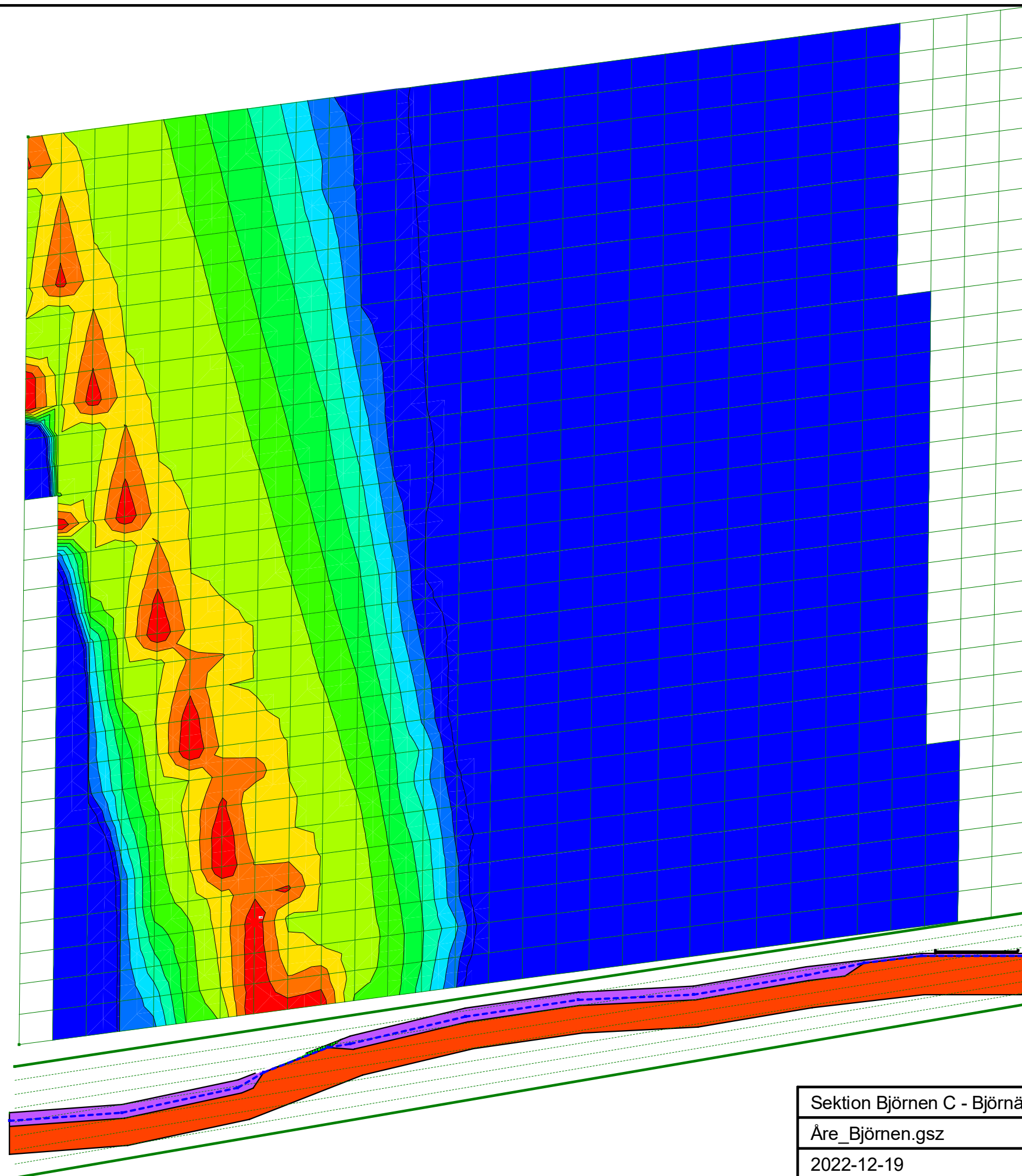


Title: Åre - Björnen C
Created By: Kläbe, Maximilian
Surcharge (Unit Weight): 60 kNm³

Color	Name	Material Model	Unit Weight (kNm ³)	Effective Friction Angle (°)
Red	Berg	Bedrock (Impenetrable)		
Purple	Släp MORÄN ore	Mohr-Coulomb	20	22,3

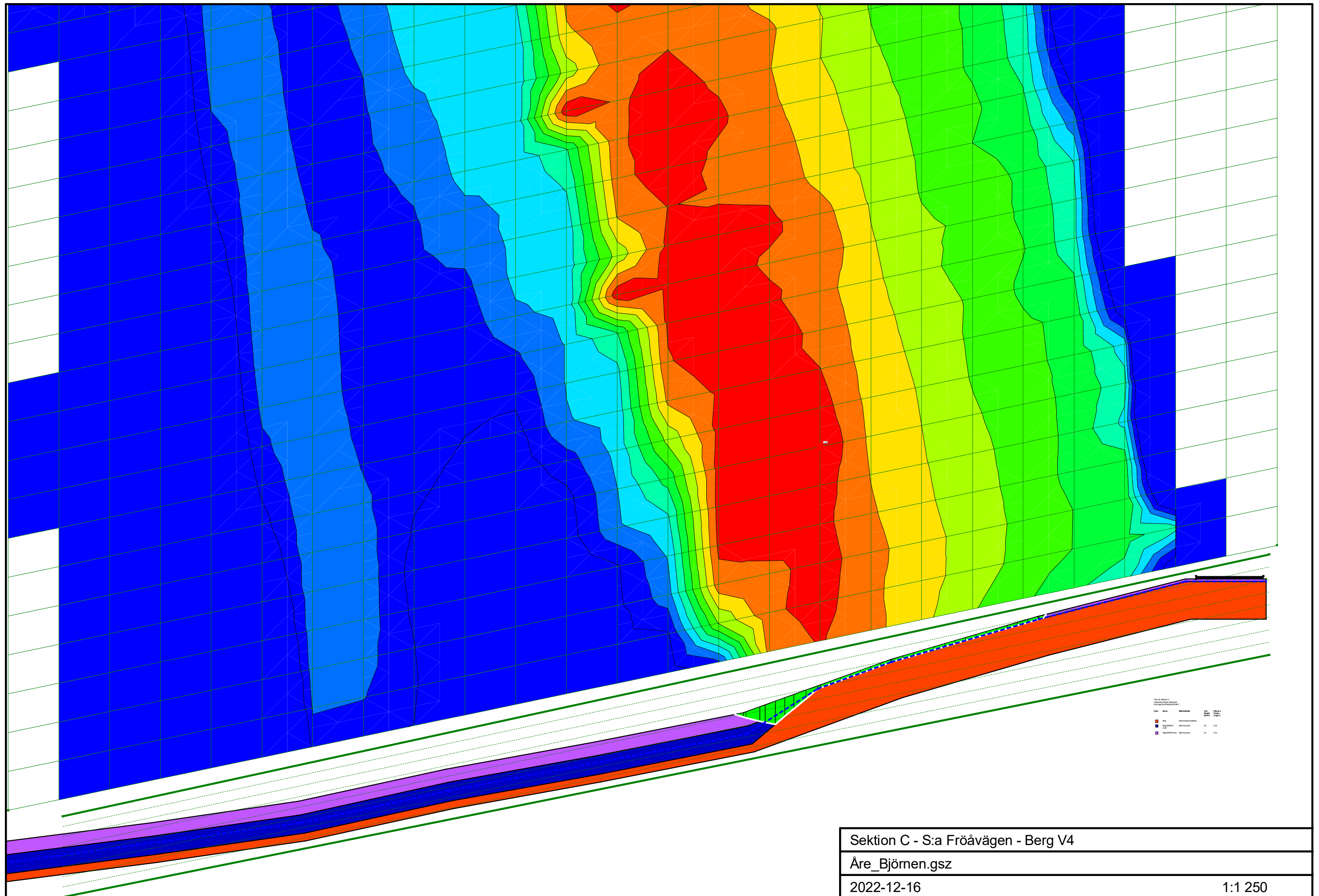


Sektion Björnen C - Ravin (GV 1 m)
Åre_Björnen.gsz
2022-12-16
1:600



Åre_Björnen.gsz
2022-12-19

Sektion Björnen C - Björnängesberget - Berg	
Åre_Björnen.gsz	
2022-12-19	1:1 600



Sektion C - S:a Fröåvägen - Berg V4
Åre_Björnen.gsz
2022-12-16
1:1 250