

Fylke Sør-Trøndelag	Kommune Klæbu	Sted Sørborgen/Litjugla	UTM 05735 70207 (Euref 89, sone 32)
Byggherre			
Oppdragsgiver NVE Region Midt-Norge			
Oppdrag formidlet av			
Oppdragsreferanse			
Antall sider 8	Tegn.nr 301-328	Bilag.nr. 1	Antall tillegg -

Prosjekt-tittel

KL- sone 1100 Litjugla

Rapport-tittel

**Samlerapport – geoteknisk
vurdering/utredning av kvikkleiresone
1100 Litjugla – Klæbu kommune**

Oppdrag nr: 6080214	Rapport nr: 03	Rev:	Dato: 27.08.2010	Kontr: <i>RTH</i>
Oppdragsleder: Stein-Are Strand	Utarbeidet av: Stein-Are Strand			<i>Stein-Are Strand</i>
SAMMENDRAG				
<ul style="list-style-type: none"> - På grunnlag av de utførte grunnundersøkelser, og vurdering av topografien i den aktuelle delen av sonen, er det valgt ut kritiske snitt for vurdering av skredfare mot vest og nord i forhold til Sørborgen skole. Terrengrøfilene er presentert på tegning 303 – 310, med antatt beliggenhet av kvikk/sensitiv leire vurdert ut fra de utførte grunnundersøkelser. Vurderingene er utført med det formål og eventuelt kunne avgrense området ved Sørborgen skole til ikke og omfattes/bli rammet av eventuelle "skredkritiske" områder i den vest/nordvestlige delen av kvikkleiresone Litjugla. Det er i tillegg utført orienterende stabilitetsberegnninger 3 (5) profiler. - Det er utført vurdering og stabilitetsberegninger av "skredkritisk" skråning nordvest i kvikkleiresona. Stabilitetsberegninger som viser dagens sikkerhet på effektiv – og totalspenningsbasis er utført. Det er i tillegg utført beregninger for en situasjon hvor skråningen nedplaneres. Den oppnådde stabilitetsforbedringen pga. den foreslalte nedplaneringen skal tilfredsstille de krav som stilles i NVEs retningslinjer til prosentvis oppnådd forbedring ved topografiske endringer. - Det er utført stabilitetsberegninger i til sammen fire profiler langs Finnmyrbekken. Beregningene er utført med den hensikt å vurdere nødvendig nedplanering av skråningene for å tilfredsstille krav til vesentlig forbedring ihht. figur 3.1 i NVEs retningslinjer 1/2008. Oppfylling i bunn av Finnmyrbekken er utført i forbindelse med fase 1 for sikring av Sunndalen, og denne oppfyllingen er medtatt som en del av beregningsmessig stabiliseringe tiltak i beregningene. Fyllingsplan mottatt fra NVE per e-post 17.06.2010 er lagt til grunn. 				

INNHOLD

1	INNLEDNING	- 5 -
2	UTFØRTE GRUNNUNDERSØKELSER	- 5 -
3	VURDERING AV SKREDFARE MOT VEST OG NORD.....	- 5 -
3.1	Terreng og grunnforhold	- 5 -
3.2	Vurdering av skredfare og orienterende stabilitetsberegninger.....	- 6 -
4	STABILITETSVURDERING AV SKRÅNING I NORDVEST.	- 7 -
4.1	Terreng og grunnforhold	- 7 -
4.2	Stabilitetsvurderinger/beregninger.....	- 7 -
	STABILITETSVURDERINGER AV SIKRINGSTILTAK I FINNMYRBEKKEN.....	- 8 -
4.3	Stabilitetsberegninger	- 8 -
5	REFERANSER.....	- 8 -

TEGNINGER

Tegn. nr.	Tittel	Målestokk
301	Oversiktskart	1:50 000
302	Situasjonsplan m/profiler	1:2000
303	Terrengprofil - Profil A	1:400
304	Terrengprofil - Profil B	1:400
305	Terrengprofil - Profil C	1:400
306	Terrengprofil - Profil D	1:400
307	Terrengprofil - Profil E	1:400
308	Terrengprofil - Profil F	1:400
309	Terrengprofil - Profil G	1:400
310	Terrengprofil - Profil H	1:400
311	Stabilitetsberegning – Profil A – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:1000
312	Stabilitetsberegning – Profil A – Effektivspenningsanalyse	1:1000
313	Stabilitetsberegning – Profil H – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:1000
314	Stabilitetsberegning – Profil H – Effektivspenningsanalyse	1:1000
315	Stabilitetsberegning – Profil C – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:1000
316	Stabilitetsberegning – Profil C – Effektivspenningsanalyse	1:1000
317	Stabilitetsberegning – Profil D – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:1000
318	Stabilitetsberegning – Profil D – Effektivspenningsanalyse	1:1000
319	Stabilitetsberegning – Profil E – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:1000
320	Stabilitetsberegning – Profil E – Effektivspenningsanalyse	1:1000
321	Stabilitetsberegning – Profil FB1 – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:400
322	Stabilitetsberegning – Profil FB1 – Effektivspenningsanalyse	1:400
323	Stabilitetsberegning – Profil FB2 – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:400
324	Stabilitetsberegning – Profil FB2 – Effektivspenningsanalyse	1:400
325	Stabilitetsberegning – Profil FB3 – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:400
326	Stabilitetsberegning – Profil FB3 – Effektivspenningsanalyse	1:400
327	Stabilitetsberegning – Profil FB4 – Totalspenningsanalyse (ADP)	1:400
328	Stabilitetsberegning – Profil FB4 – Effektivspenningsanalyse	1:400

BILAG

1 Tolkning av CPTU, pkt. 42

1 INNLEDNING

Rambøll Norge AS gjennomførte i 2006/2007 på oppdrag fra Klæbu kommune og NVE en første utredning av kvikkleiresone 1100 Litjugla, ref. /3/. Det ble utført grunnundersøkelser og gjennomført stabilitetsanalyser for vurdering av faren for større kvikkleireskred i sonen. Arbeidene ble utført på bakgrunn av utført risikoklassifisering i 2004/2005, som da identifiserte sonen med høy risikoklasse (kl. 5) og høy faregrad.

I den utførte utredningen i 2006/2007 ble det foreslått stabilitetsforbedrende tiltak i hovedravinens (Sunndalen), ut mot FV 921 i vest og ravinen ved Sørborgen skole i sør.

På bakgrunn av dette ble det igangsatt oppfylling av ravinene som foreslått. Per dags dato er fase 1 av denne oppfyllingen gjennomført. Fase 1 består i oppfylling av pukk i tykkelse 2.5 m i bunn av dalbunnen.

Denne rapporten samler de vurderinger som er utført av Rambøll Norge AS i løpet av 2009/2010. Dette omfatter vurdering av skredfare mot vest og nord i forhold til Sørborgen Skole, vurdering av nødvendig nedplanering skråning i nordvest (ned mot fylkesvei 921 og Tanembru), og vurderinger/beregninger av nødvendige sikringsarbeider langs Finnmyrbekken.

Rapport som inneholder resultater fra stabilitetsberegninger for detaljprosjektering av nødvendige stabiliserende tiltak, inkl. allerede utført Fase 1, oppover Sunndalen og ravina sør for Sørborgen Skole, er allerede utarbeidet, ref. /8/.

2 UTFØRTE GRUNNUNDERSØKELSER

Det ble i forbindelse med førstegangs utredning av kvikkleiresonen i 2006/2007 utført grunnundersøkelser som har omfattet 17 stk dreietrykksønderinger, 6 stk trykksønderinger (CPTU), 3 stk prøveserier og 10 stk hydrauliske piezometere. Disse er presentert i datarapport 6070970-R01, ref. /2/. Plassering av boringene er vist på situasjonsplanen, tegning 302, nummererte pkt. mellom 1 og 22.

I løpet av siste del av 2009 og første halvdel av 2010 er det utført supplerende grunnundersøkelser, som utvidet grunnlag for detaljprosjektering av sikringstiltak oppover Sunndalen og ravina sør for Sørborgen skole, og for vurdering av skredfare i sonens vest/nordvestlige avgrensing. Disse grunnundersøkelsene er presentert i datarapport 6080241-R01, ref. /4/ og punktenes plassering er vist på situasjonsplanen (tegning 302). Punktene er nummerert fra 31 – 52.

I forbindelse med vurdering av nødvendige sikringstiltak langs Finnmyrbekken er det som supplement til de utførte grunnundersøkelsene også benyttet grunnlag fra tidligere utførte grunnundersøkelser for Granmo boligfelt, rapport 10971, ref. /9/. For vurdering av skredfare mot vest i forhold til Sørborgen skole er det også benyttet resultater fra grunnundersøkelsene som ble utført i forbindelse med utbyggingen av denne, ref. /10/.

3 VURDERING AV SKREDFARE MOT VEST OG NORD.

3.1 Terrenge og grunnforhold

Terrenget i sonens vestlige del karakteriseres av et høyereleggende platå på ca kt. +140 – kt. +145 hvor Sørborgen skole ligger i sørlig del, med skråninger mot vest/nordvest med høydeforskjell opp mot 40 meter ned mot Nidelva ved Tanemsbrua i nord, og ca 15 meter mot vest i forhold til Sørborgen skole.

Grunnforholdene består generelt av mektige lag med leire, tørrskorpeleire og fast leire i toppen. Det er registrert kvikkleire på ca kt. + 115 til kt. +125 under platået ved Sørborgen skole og videre nordover, mens det under skråningene mot vest/nordvest er påtruffet kvikk/sensitiv leire fra ca kt. +100 lengst nord (pkt. 42) til kt. + 116 – kt. +118 rett vest for Sørborgen skole (pkt. 49 og 50).

3.2 Vurdering av skredfare og orienterende stabilitetsberegninger

På grunnlag av de utførte grunnundersøkelser, og vurdering av topografi i den aktuelle delen av sonen, er det valgt ut kritiske snitt for vurdering av skredfare mot vest og nord i forhold til Sørborgen skole. Terrengrøflene er presentert på tegning 303 – 310, med antatt beliggenhet av kvikk/sensitiv leire vurdert ut fra de utførte grunnundersøkelser.

Vurderingene er utført med det formål og eventuelt kunne avgrense området ved Sørborgen skole til ikke og omfattes/bli rammet av eventuelle ”skredkritiske” områder i den vest/nordvestlige delen av kvikkleiresone Litjugla. Det er i tillegg utført orienterende stabilitetsberegninger 3 (5) profiler.

Skråningen lengst nord, ved profil A og H:

Utførte stabilitetsberegninger viser lav beregningsmessig sikkerhet slik skråningen ligger i dag, se kapitel 4. Et initialskred i dette området vil åpne opp ei skredgrop som vil forplanet seg bakover i Litjuglaplatået. Basert på erfaringer fra tidligere skred i kvikk/sensitiv leire, vil ei skredgrop bre seg bakover med helning på ca 1:15, regnet fra skredgropas laveste punkt (antatt tå evt. underkant kritisk sirkel). På grunnlag av kvikkleiras beliggenhet i skråningsfoten, antas laveste punkt for ei skredgrop på ca kt. +95 – kt. +100 i forkant. Et skredgrop med lengde bakover på 300 meter vil da ligge ca på kt. + 125, noe som er over øvre nivå for kvikkleiras beliggenhet i dette området (pkt. 12 og pkt. 40). Dette betyr at et eventuelt skred som inntreffer i denne skråningen ikke vil bre seg så langt tilbake som Sørborgen skole hvis ”1:15 – prinsippet” legges til grunn.

Konklusjon: Et eventuelt skred som inntreffer i denne delen av sonen vurderes ikke til å medføre fare for området rundt Sørborgen skole.

Skråning nordvest, representert ved profil C

Antatt beliggenhet av kvikk/sensitiv leire er presentert i tegning 305. Et eventuelt initialskred i foten av skråningen, mellom pkt. 52 og pkt. 41, vil med antatt laveste del av skredgropa på ca kt. + 105, og forplanting bakover etter ”1:15-prinsippet”, bre seg ca 150 – 200 meter i retning Sørborgen skole før skredgropas laveste del ”går klar av” lag med kvikk/sensitiv leire. På dette grunnlag vurderer vi derfor en skredutbredelse lengre bak enn til ca pkt. 13 og pkt. 45 som usannsynlig.

Det er i tillegg utført orienterende stabilitetsberegninger for eventuelle initialskred i skråningen. Beregningene er presentert på tegning 315 og 316, og viser beregningsmessig sikkerhet over 1.4, dvs. tilfredsstillende ihht. de krav som stilles i NVEs retningslinjer 1/2008. Det poengteres at beregningene kun er orienterende, da materialparametre er valgt ut på grunnlag av de beregningene som ble utført ifbm. detaljprosjekteringen av sikringstiltakene i Sunndalen, ref. /8/, og dermed ikke nødvendigvis er representative for de grunnforhold som er på vestsiden av sonen.

Konklusjon: På grunnlag av de ovennevnte vurderingene vurderes denne skråningen som ikke kritisk i forhold til Sørborgen skole.

Skråning vest, representert ved profil D og E

Antatt beliggenhet av kvikk/sensitiv leire er vist på tegning 306 og 307.

Sonderingene tyder på at kvikkleira ligger relativt dypt i området ved pkt. 49 og pkt. 50, ca 15 – 20 meter under terrenget. På toppen ved Sørborgen skole påtreffes kvikkleire ca 20 meter under terrenget. Med skråningshøyde på ca 15 meter betyr det da at kvikkleira ligger minimum 5 meter under skråningsfoten, og et kvikkleireskred i denne skråningen (Profil E) virker derfor lite trolig. Det er i tillegg utført orienterende stabilitetsberegninger, som viser en minste materialfaktor >1.6, tegning 319 og 320.

For profil D, ligger kvikkleira noe høyere i forhold til skråningsfoten, slik at et tenkt skred/kritisk sirkel gjennom kvikk/sensitiv leire potensielt kan ha mulighet for utløp. Det er utført orienterende stabilitetsberegninger også i dette profilet, med minste oppnådde materialfaktor > 1.4. Grunnet profilets plassering i skråningen må det også påregnes noen geometrieffekter, da beregningene er utført for en plan spenningstilstand.

Konklusjon: På den ovennevnte grunnlag vurderes sikkerheten mot skredhendelser som kan ramme Sørborgen skole i dette området som god.

4 STABILITETSVURDERING AV SKRÅNING I NORDVEST.

4.1 Terren og grunnforhold

Den vurderte skråningen ligger med helling ca 1: 2.5, fra toppen av platået på ca kt. +140 til skråningsfoten fra ca kt. +105 - +115. Grunnforholdene består generelt av et fastere lag av leire/tørrskorpeleire over kvikk/sensitiv leire. På toppen av skråningen ligger kvikkleira mellom kt. +115 og kt. +120, dvs. ca 20 meter overdekning. I bunn av skråningen ligger kvikkleireira ca 5 – 6 meter under terren, tilsvarende kt. +100 til kt. +107. Lagdeling er vist på tegning 303 og 310.

4.2 Stabilitetsvurderinger/beregninger

Det er utført stabilitetsberegninger i to stk profiler, A og H. Lagdeling er vurdert på grunnlag av de utførte grunnundersøkelsene i området, og er presentert på tegning 303 og 310.

Materialparametre er valgt på grunnlag av tidligere parameterstudie utført i forbindelse med detaljprosjekteringen av sikringstiltakene langs Sunndalen, ref. /8/. Det er i tillegg utført tolking av trykksondering (CPTU) i pkt. 42, presentert i bilag 1, som utvidet valg av materialparametre. Triaksialforsøk utført på prøver fra pkt. 42 er lagt til grunn for valg av effektive styrkeparametre i beregningene. Generelt er det valgt udrenert skjærstyrke ihht. Shansep lik $0.35 * p'_0 * OCR^{0.55}$ for lag med leire og kvikk/sensitiv leire (15 % reduksjon i kvikk/sensitiv leire). Det er i tillegg valgt å benytte udrenert skjærstyrke som tolket fra CPTU i pkt. 42 som designverdi i foten av skråningen. Benyttede materialparametre er vist på beregningssnittene vist i tegningene 311 – 314.

De utførte stabilitetsberegningene på ovennevnte grunnlag viser beregningsmessig lav sikkerhet både på total – og effektivspenningsbasis. Som sikringstiltak er det foreslått nedplanering av skråningsryggen som vist med rød strek på beregningssnittene, presentert i tegning 311 – 314. Ny skråningskant er vist med blå strek på tegning 302.

Effekten av sikringstiltaket tilfredsstiller krav til vesentlig forbedring ihht. figur 3.1 "Minimumskrav til prosentvis forbedring ved topografiske endringer" i NVEs Retningslinjer 1/2008, ref. /1/.

Det poengteres at de utførte stabilitetsberegninger kun er orienterende, og at tiltaket må projekteres mer i detalj før eventuell igangsettelse.

STABILITETSVURDERINGER AV SIKRINGSTILTAK I FINNMYRBEKKEN.

4.3 Stabilitetsberegninger

Det er utført stabilitetsberegninger i til sammen fire profiler langs Finnmyrbekken. Beregningene er utført med den hensikt å vurdere nødvendig nedplanering av skråningene for å tilfredsstille krav til vesentlig forbedring ihht. figur 3.1 i NVEs retningslinjer 1/2008. Oppfylling i bunn av Finnmyrbekken er utført i forbindelse med fase 1 for sikring av Sunndalen, og denne oppfyllingen er medtatt som en del av beregningsmessig stabiliserende tiltak i beregningene. Fyllingsplan mottatt fra NVE per e-post 17.06.2010 er lagt til grunn.

Lagdeling er bestemt/vurdert på grunnlag av utførte grunnundersøkelser i området, rapportert i geoteknisk datarapport 10971 "Granmo Boligfelt, Klæbu", ref. /9/. I beregningene er det benyttet materialparametre for de forskjellige jordlagene likt som for detaljprosjekteringen av sikringstiltak langs Sunndalen og ravina sør for Sørborgen skole, ref. /8/. Lagdeling og benyttede materialparametre er presentert/vist på tegning 321 – 328.

Resultater av de utførte beregningene, med tilhørende "nedplaneringsprofil", er vist på tegning 321 – 328. Foreslått nedplanering/utslaking av skråningene er vist med rød strek. Nødvendig nedplanering er oppsummert i tabell nedenfor:

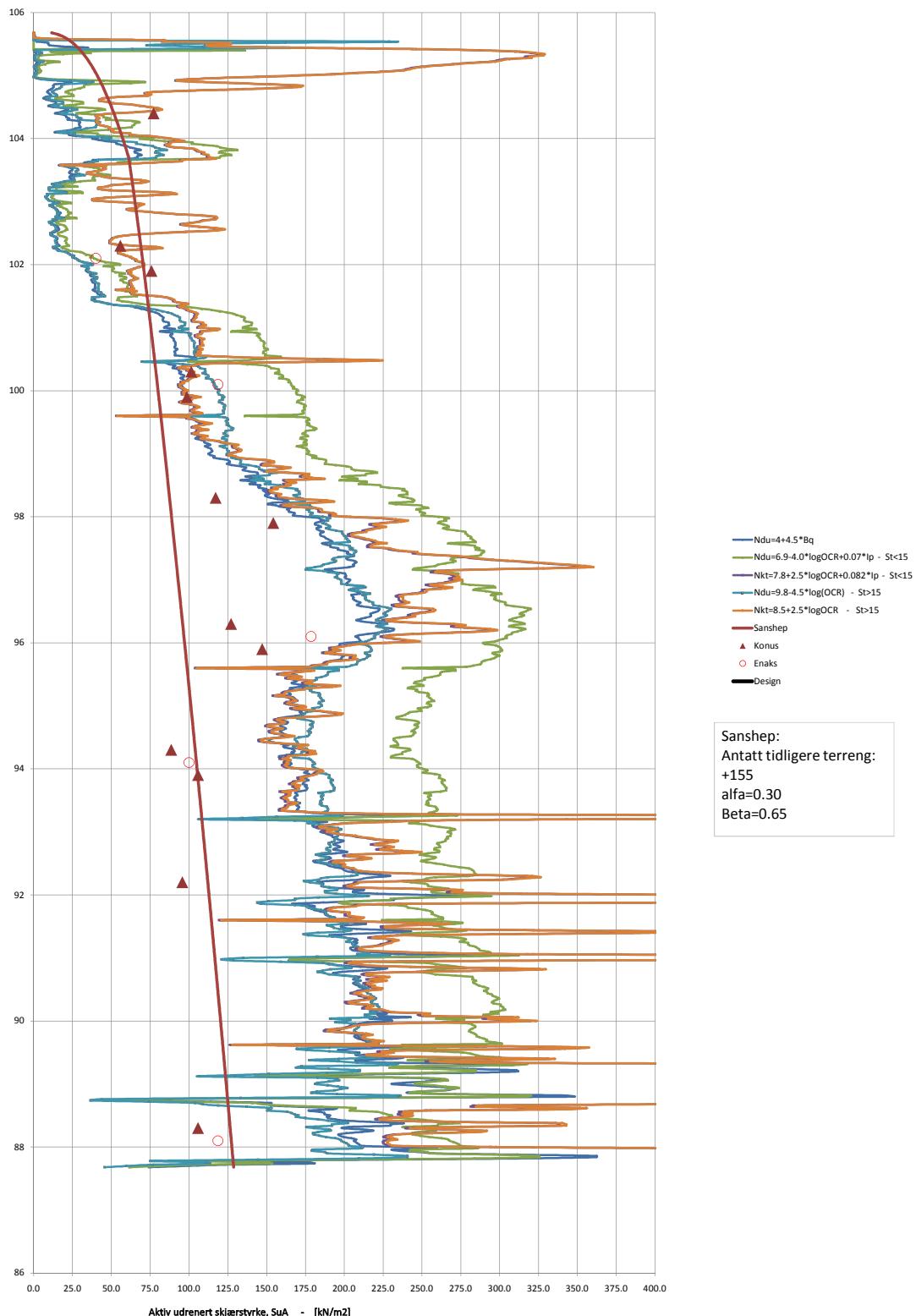
	Oppfylt nivå i bunn	Nivå for nedplanering
Profil FB 1	Kt. + 109.3	Kt. +120 – kt. +123.5
Profil FB 2	Kt. + 110.5	Kt. +120 – kt. +123.5
Profil FB 3	Dagens situasjon ok.	Dagens situasjon ok.
Profil FB 4	Kt. + 120.0	Kt. + 132.0

Det poengteres at sikringstiltakene representerer et minimum for å tilfredsstille kravene til vesentlig forbedring ved topografiske endringer.

5 REFERANSER

1. NVE Retningslinjer 1/2008 rev. 05.03.2009: "Planlegging og utbygging i fareområder langs vassdrag", med Veileder for: "Vurdering av områdestabilitet ved utbygging på kvikkleire og andre jordarter med sprøbruddegenskaper".
2. Geoteknisk datarapport, Rambøll Norge AS: 6060970R01.
3. Vurderingsrapport, Rambøll Norge AS: 6060972R01.
4. Geoteknisk datarapport, Rambøll Norge AS: 6080214R01
5. Lunne et al, 1997. "Cone penetration test in geotechnical practice".
6. Karlsrud, K. 2003. "Stabilitetsanalyser av skråninger, skjæringer og fyllinger, kap 4.1 og 4.2".
7. Karlsrud, K et.al. 2005. "CPTU correlations for clays", NGI
8. Vurderingsrapport, Rambøll norge AS: 6080214R02.
9. Geoteknisk datarapport, Kummeneje AS: 10971-1.
10. Geoteknisk datarapport, Kummeneje AS: 10109-1

Aktiv udrenert skjærstyrke fra CPTU - pkt 42



RAMBOLL

NVE Region Midt-Norge

Supplerende grunnundersøkelser KL-sone 1100

Borpunkt: 42 Terrehøyde: 105.7

Aktiv udrenert skjærstyrke, S_uA

Tolket fra CPTU inkl Sanshep

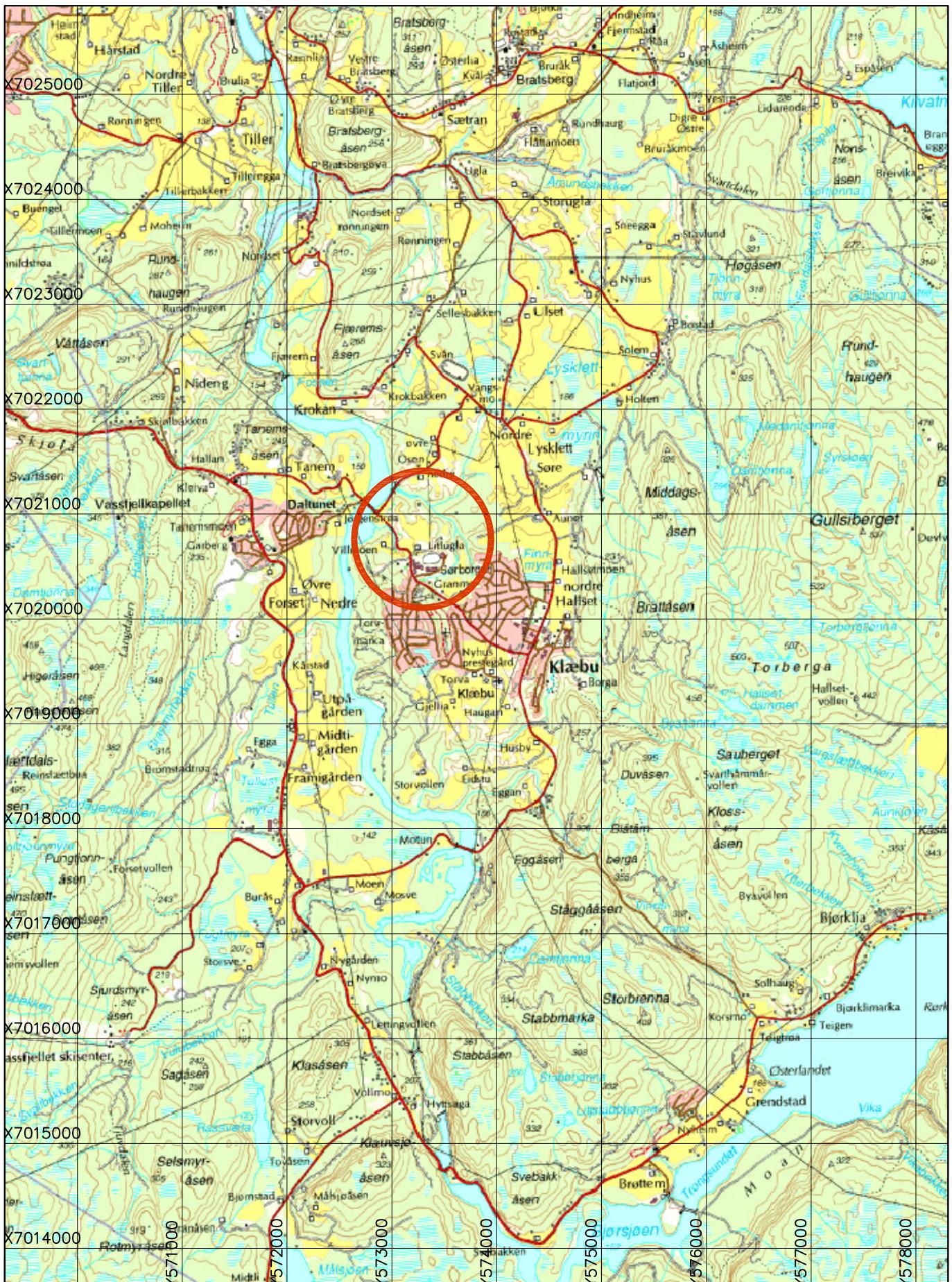
Oppdrag
6080214

Tegn./kontr.
SAS/

Bilag
1

Dato
05.01.2010

Tegn. Nr.
-



Oppdrag nr. 6080214 Målestokk: 1:50000 Status:

RAMBOLL

P.B. 7493 Mellomila 79
N-7018 Trondheim
TLF: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60
www.ramboll.no

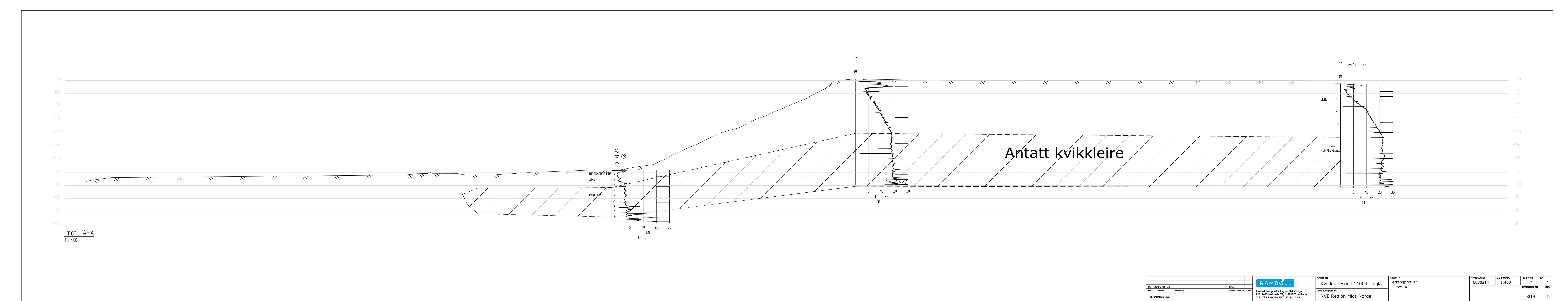
NVE Region Midt-Norge
Kvikkleiresone 1100 Litjugla

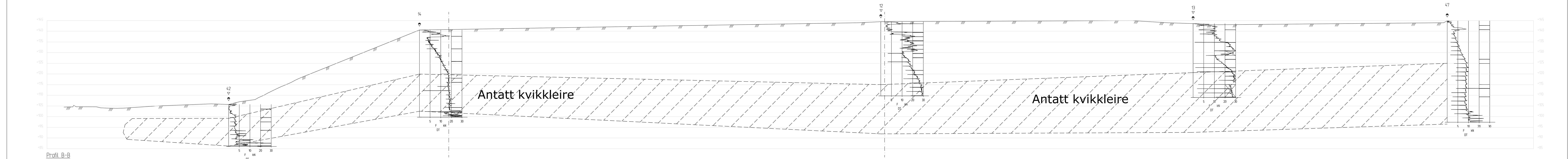
OVERSIKTSKART
UTM-ref(Sone32) 05732 70205

Tegning nr.

Rev.

Rev.	Dato	Tekst	Utarb	Kontr	Godkj
	2010-08-26	SAS			





00 2010-05-28
REV. DATO ENDRING
TEGNINGSSTATUS

SAS
TEGN KONTR GODK
Rambøll

P&P 7493 Hellstua 79, N-7018 Trondheim
Tlf: 73 84 10 nn - Faks: 73 84 11 60

NVE Region Midt-Norge

Oppdrag
Oppdragsgiver
Oppdrag

Kvikkleiresone 1100 Litjugla

Innhold
Profil B

Oppdrag nr.
6080214

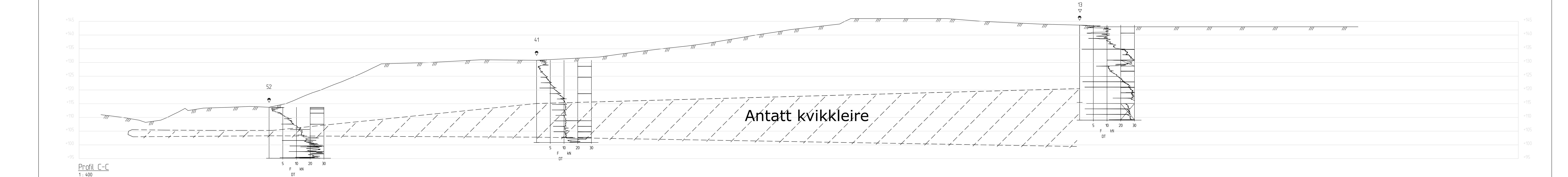
Målestokk
1:400

Blad nr.
-

Av
-

Teckning nr.
304

Rev
0



Kvikkleiresone
1100 Litjugla

Oppdragsgiver

Rambøll

Oppdrag

NVE Region Midt-Norge

Innhold

Terrengprofiler

Oppdrag nr.

Målestokk

Blad nr.

Av

00	2010-05-28	SAS
REV.	DATO	ENDRING
TEGN	KONTR.	GODK.
TEGNINGSSTATUS		

Rambøll

Oppdragsgiver

Kvikkleiresone 1100 Litjugla

Oppdrag

Terregnpförläggning

Innehåll

Oppdrag nr.

Målestokk

Blad nr.

Av

6080214

1:400

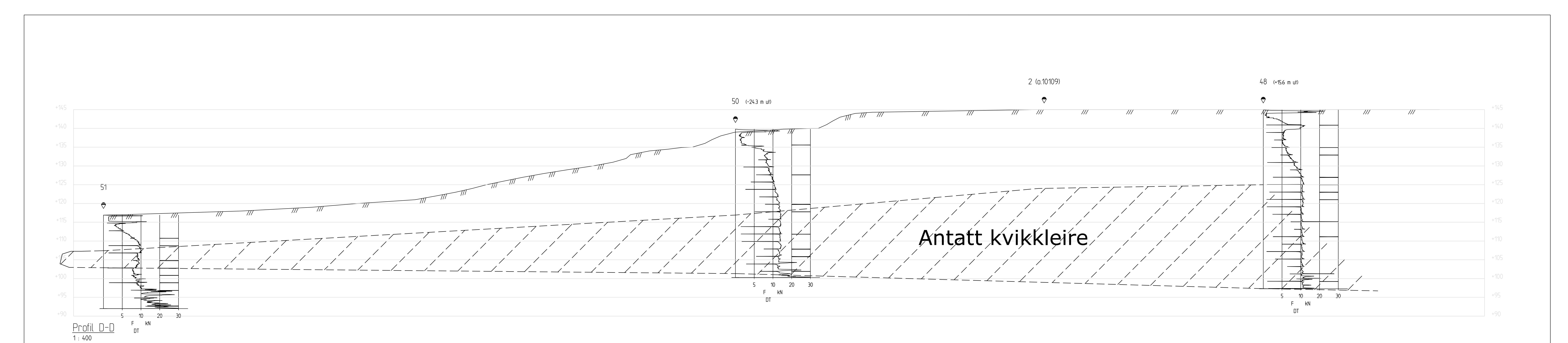
-

TEGNING NR.

REV.

305

0



OPPDAG NR.	MÅLESTOKK	BLAD NR.	AV
6080214	1:400		-
OPPDAGSGIVER	TEGNING NR.	REV	
Profil D	306	0	

RAMBOLL

Kvikkleiresone 1100 Litjugla

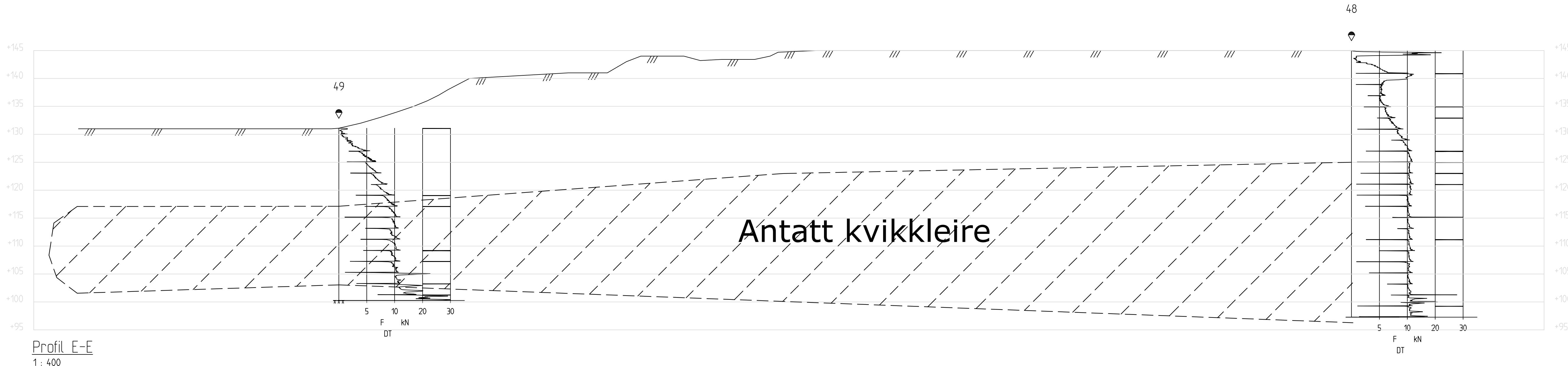
NVE Region Midt-Norge

Oppdragsgiver: Ramboll Norge AS - Region Midt-Norge
P.B. 7493 Mellomlia 79, N-7018 Trondheim
Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60

Oppdrag: Kvikkleiresone 1100 Litjugla

Innhold: Terrengprofiler

Tegningsstatus:



00	2010-05-28	SAS
REV.	DATO	ENDRING
TEGN KONTR GODK		

TEGNINGSSTATUS

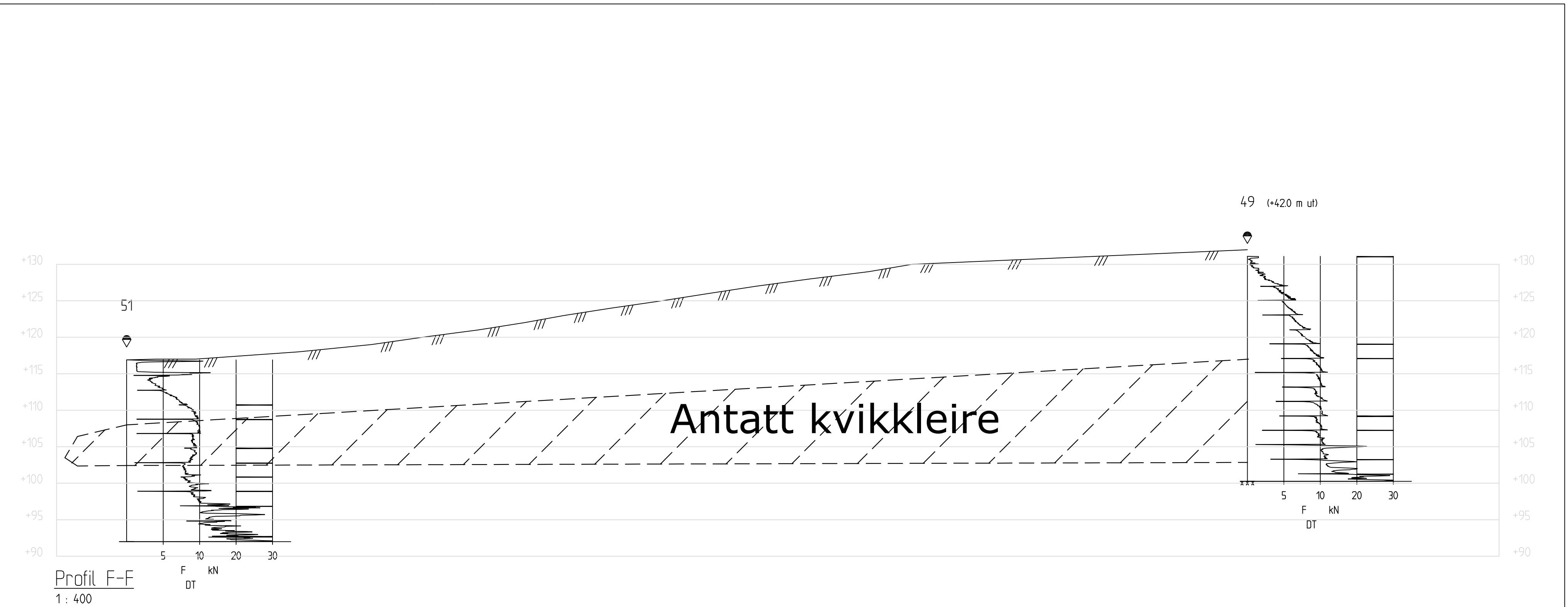
RAMBOLL

Ramboll Norge AS - Region Midt-Norge
P.B. 7493 Mellomila 79, N-7018 Trondheim
Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60

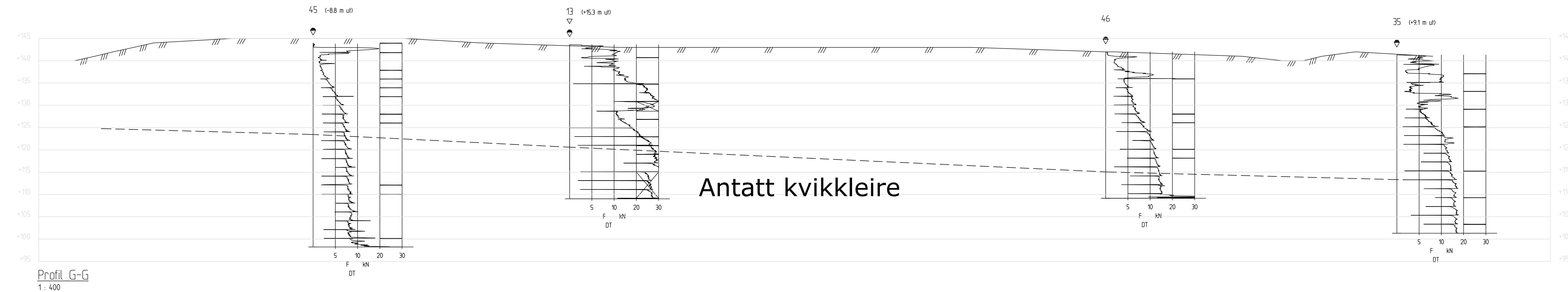
OPPDRA�
Kvikkleiresone 1100 Litjugla
OPPDRA�SGIVER
NVE Region Midt-Norge

INNHOLD
Terrengprofiler
Profil E

OPPDRA� NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	AV -
TEGNING NR. 307	REV 0		

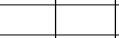


00	2010-05-28	SAS	
REV.	DATO	ENDRING	TEGN KONTR GODKJ
TEGNINGSSTATUS			



ntatt kvikkleire

010-05-28	
DATO	ENDRING
INGSSTATUS	



RAMBOLL Kyiv

kleires

one 13

-00 Lit

jugla

Terr

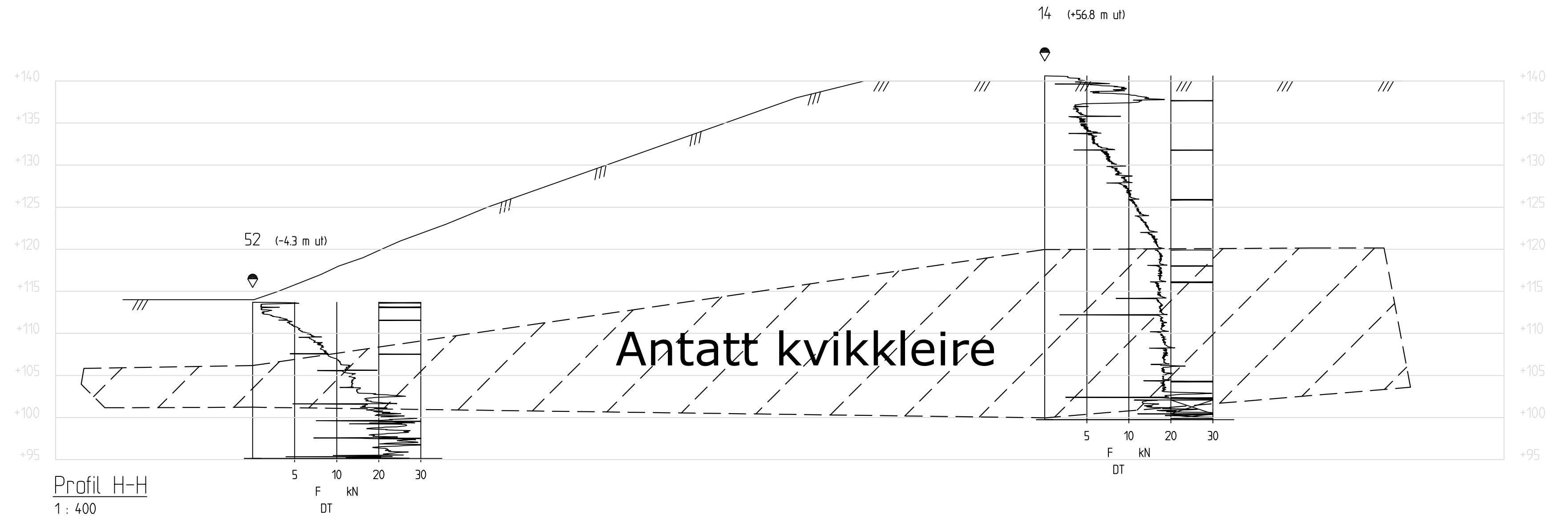
engpro

filer

1

1

1



00	2010-05-28		SAS	
REV.	DATO	ENDRING	TEGN	KONTR GODKJ
TEGNINGSSTATUS				

RAMBOLL

Ramboll Norge AS - Region Midt-Norge
P.B. 7493 Mellomilia 79, N-7018 Trondheim
Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60

OPPDRA�
Kvikkleiresone 1100 Litjugla
OPPDRA�SGIVER
NVE Region Midt-Norge

INNHOLD
Terrengrøfller
Profil H

OPPDRA� NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	AV -
TEGNING NR. 310			REV 0

Search area (Tangential)

$F_c = 1.44$

$F_c = 1.33 \rightarrow F_c = 1.38$

$F_c = 1.25 \rightarrow F_c = 1.33$

$F_c = 1.15 \rightarrow F_c = 1.27$

$F_c = 1.06 \rightarrow F_c = 1.21$

$F_c = 1.01 \rightarrow F_c = 1.28$

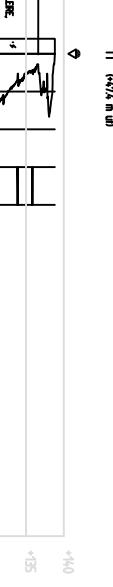
$F_c = 1.02 \rightarrow F_c = 1.19$

$F_c = 1.08 \rightarrow F_c = 1.97$

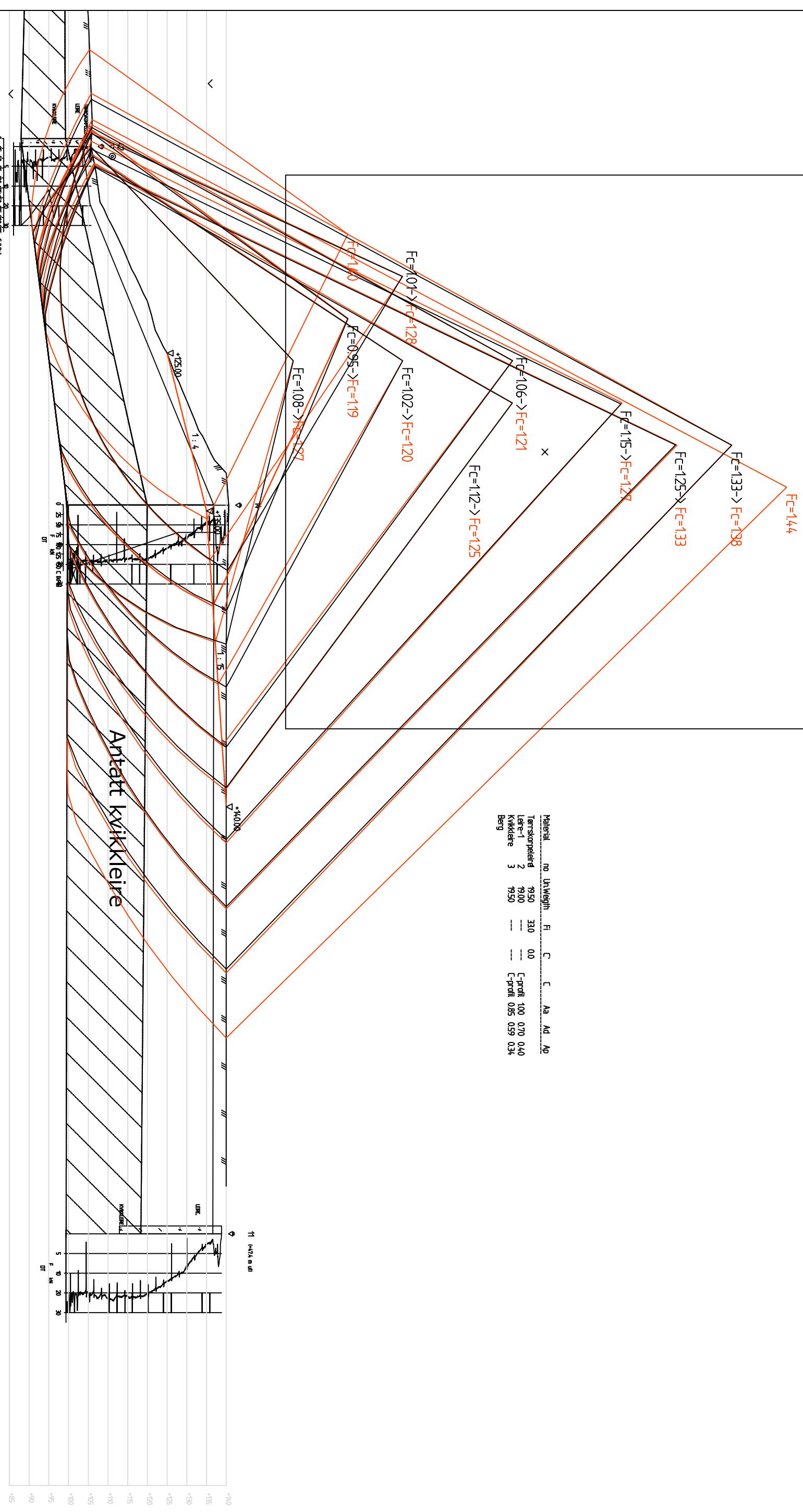
$F_c = 1.12 \rightarrow F_c = 1.25$

$F_c = 0.95 \rightarrow F_c = 1.19$

$F_c = 1.10$



Material	no	UnWeight	F _f	C	C	A _a	A _d	A _p
Ternskoneleid	1	1950	330	0.0				
Lene-1	2	1920	—	—	C-profile	100	0.70	0.40
Kikkfjære	3	1950	—	—	C-profile	0.95	0.59	0.34
Berg								



R A M B D L L		OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla		INNHOLD Stabilitetsberegning Profil A		OPPDRAgsgiver Totalspenningsanalyse - ADD		NVE Region Midt-Norge	
REV.	00	2010-06-07	SAS	TEGN	KONTR	GODKJ	Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellemilla 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60		
DATA	ENDING								
TEGNINGSSTATUS									

OPPDRAg NR.	MÅLESTOKK	BLAD NR.	AV
6080214	1:1000	-	-
TEGNING NR.	REV.	REV.	REV.
311	0		

Search area (Rangem)

$F_c \varphi = 1.48$

$F_c \varphi = 1.34 -> F_c \varphi = 1.39$

$F_c \varphi = 1.24 -> F_c \varphi = 1.32$

x

$F_c \varphi = 1.16 -> F_c \varphi = 1.28$

$F_c \varphi = 1.14 -> F_c \varphi = 1.27$

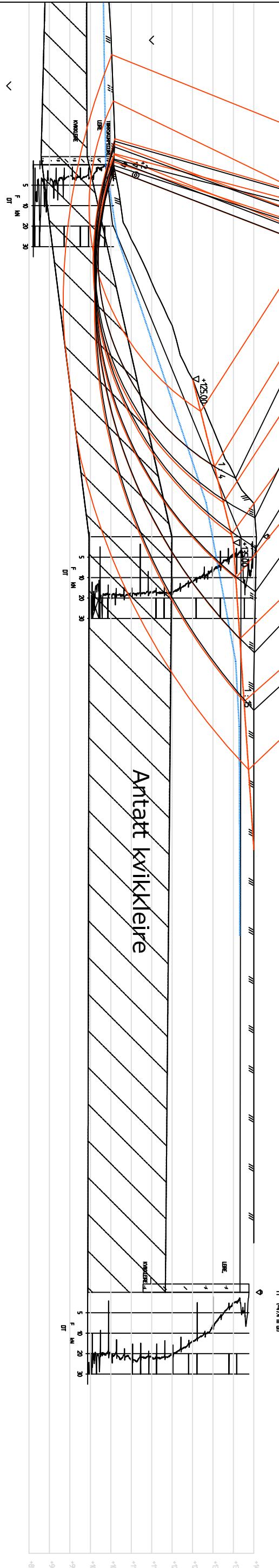
$F_c \varphi = 1.17 -> F_c \varphi = 1.29$

$F_c \varphi = 1.23 -> F_c \varphi = 1.31$

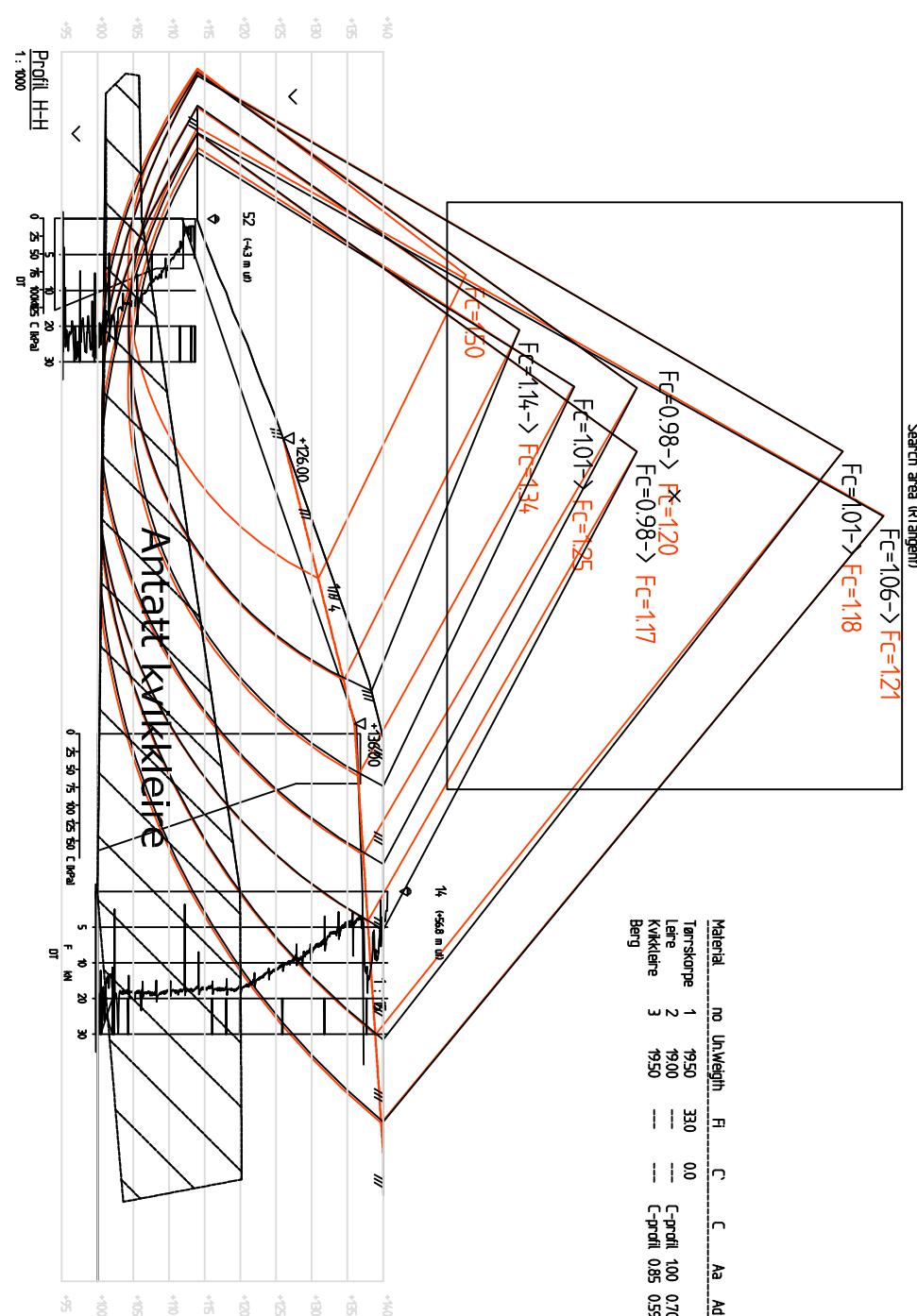
$F_c \varphi = 1.15 -> F_c \varphi = 1.26$

Material	no	UnWeight	H	C
Tørskjærpeleid	2	19.50	33.0	0.0
Lere-1	19.00	28.8	11.0	
Kvikkleire	3	19.50	26.5	5.0
Berg				

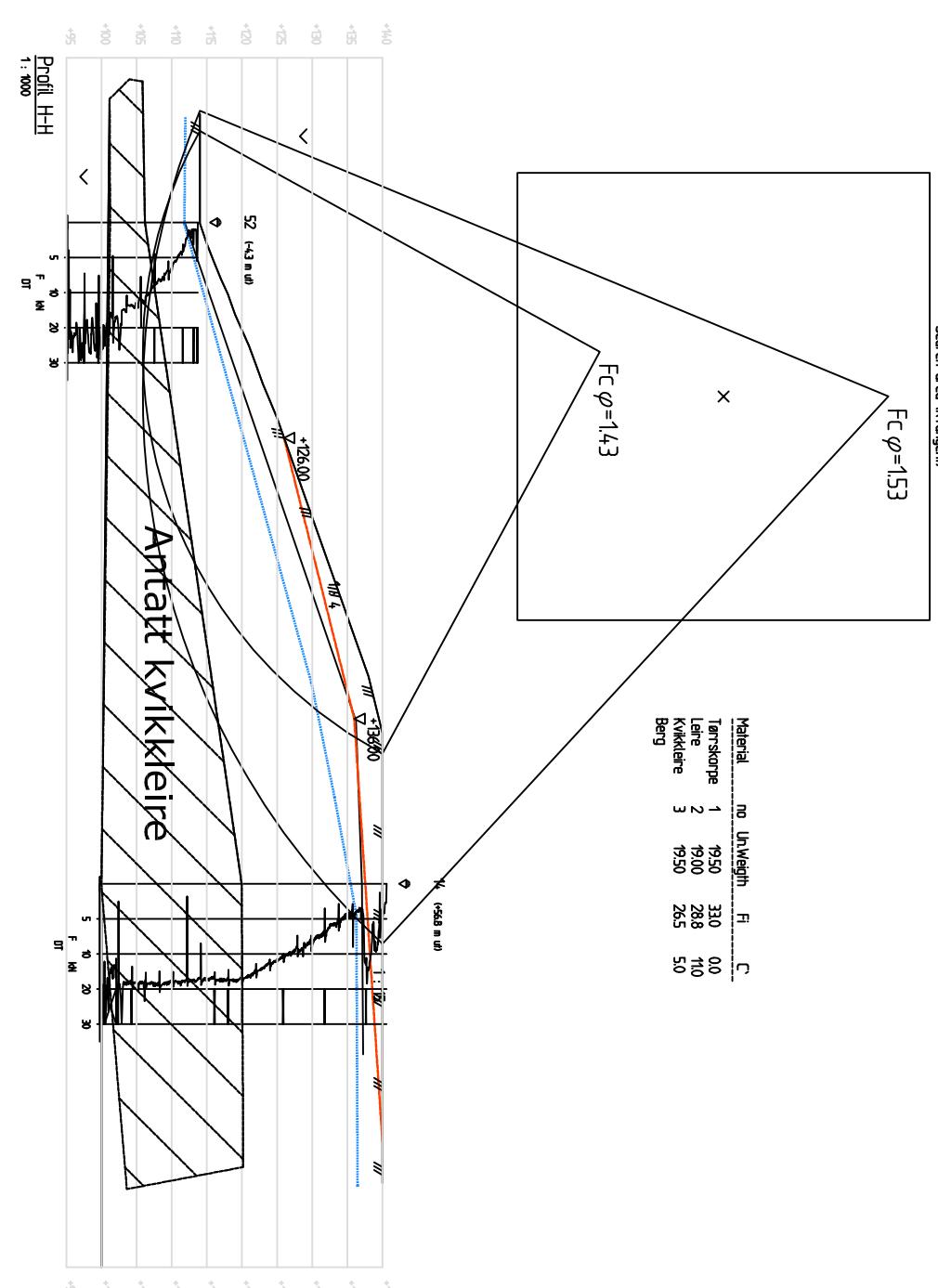
Antatt kvikkleire



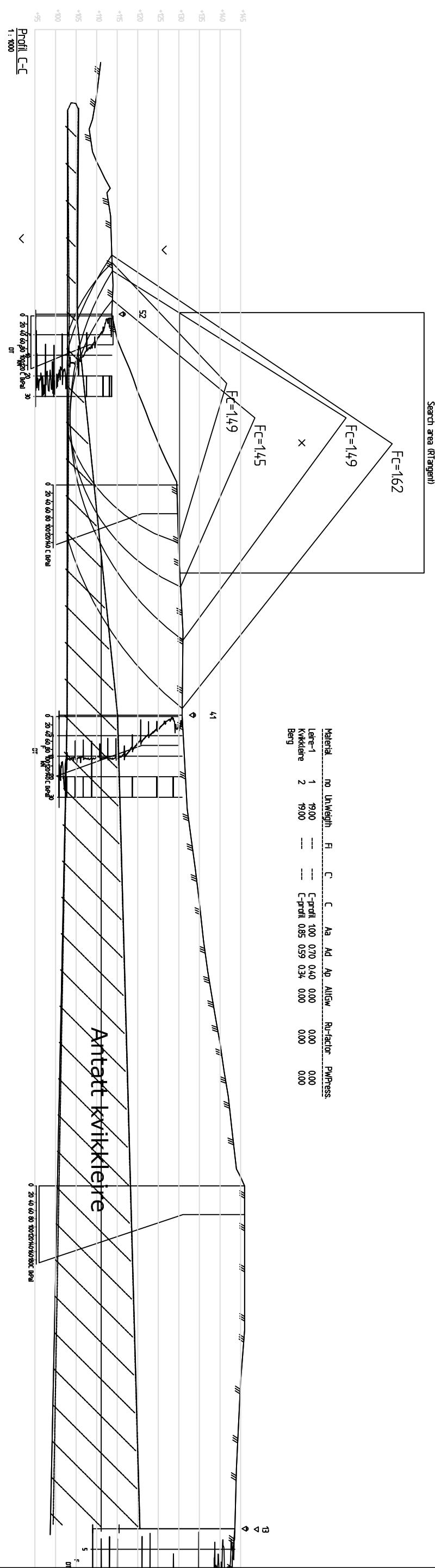
RAMBDLL		OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla		INNHOLD Stabilitetsberegning Profil A Effektivspenningssanalyse	
OPPDRAg NR.	MÅLESTØKK	OPPDRAg NR.	MÅLESTØKK	TEGNING NR.	REV.
6080214	1:1000	BLAD NR.	AV -		
00 2010-06-07	SAS	TEGNING NR.	REV.	312	0
REV.	DATO	TEGN	KONTR	GODKJ	
Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Melomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60					
TEGNINGSSTATUS					



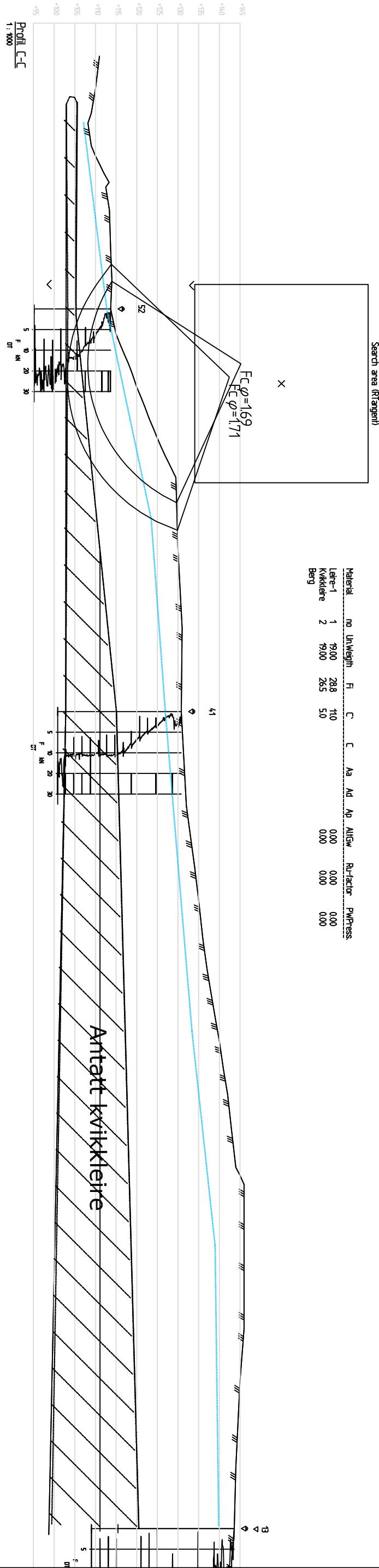
					R A M B D L L	OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	INNHOLD Stabilitetsberegning Profil H Totalspenningsanalyse - ADD	OPPDRAg NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:1000	BLAD NR. -	AV -
00	2010-06-09	SAS	TEGN	KONTR. GODEKI	Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Melomilla 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	OPPDRAgGIVER	REV.	TEGNING NR. 313	REV. 0		
REV.	DATA	ENDING	TEGNINGSSSTATUS								



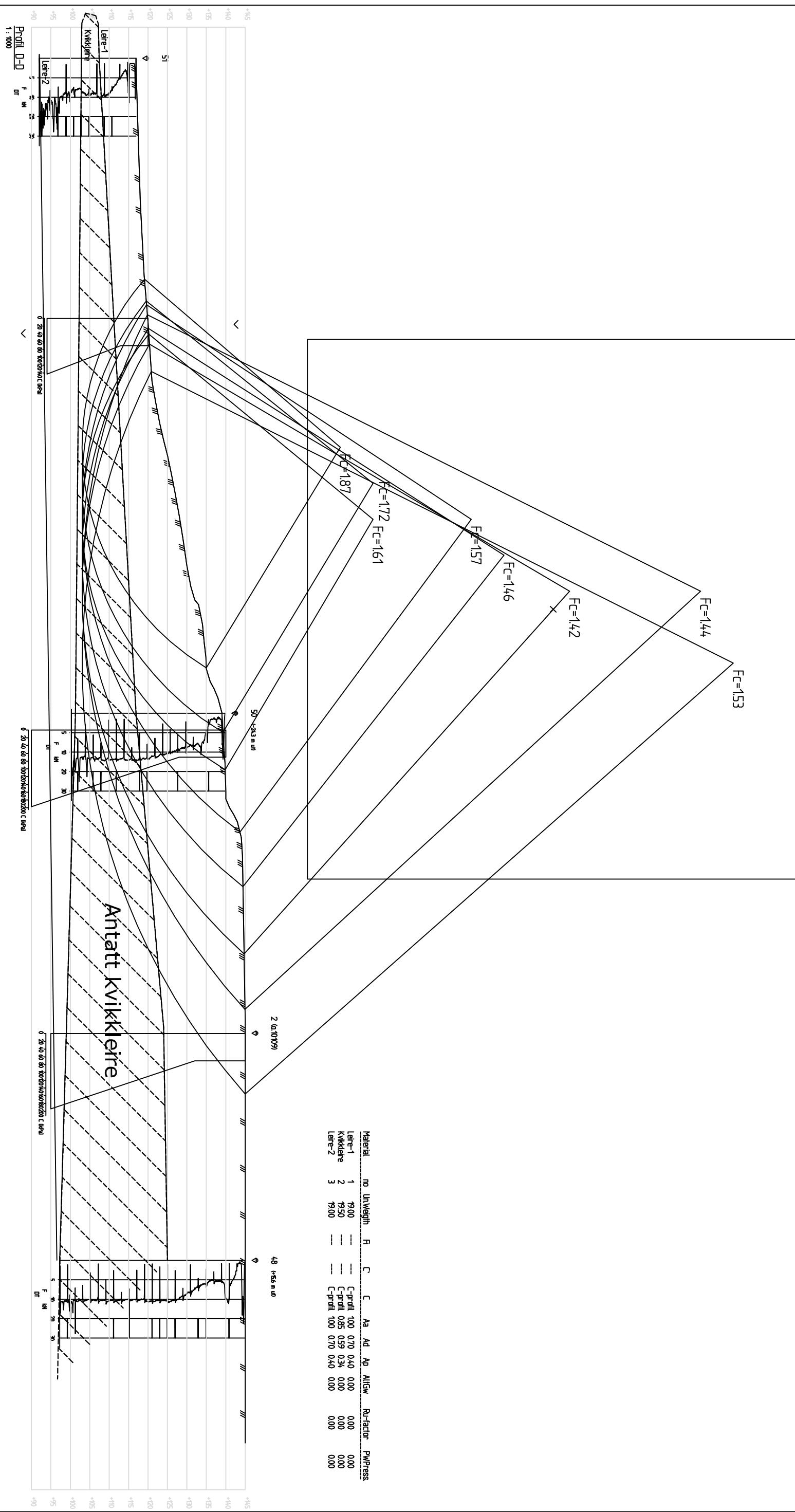
		RAMBDLL		OPPDRAAG	
		Kvikkleiresone 1100 Litjugla		INNHOLD	
REV.	DATA	SAS	TEGN	KONTR	GODKJ
00	2010-06-09	Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomlinna 79, NO-7018 Trondheim TLF: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60			
	ENDRING				
	TEGNINGSSTATUS				
NVE Region Midt-Norge		OPPDRAAG NR.		MÅLESTOKK	
6080214		1:1000		BLAD NR.	
-		-		AV	
OPPDRAAGSGIVER		TEGNING NR.		REV.	
NVE Region Midt-Norge		314		0	
INNHOLD		Dagens situasjon og nedplanering		Effektivspenningasanalyse	
Stabilitetsberegning		Profil H		Oppdragsgiver	



RAMBDÅLL		Oppdrag	
Kvikkleiresone 1100 Litjugla		Innhold	
<u>Stabilitetsberegninger</u>		Oppdragsgiver	
Profil C	Oppdrag nr.	6080214	MÅLESTOKK
Totalspenningsanalyse - ADP	Blad nr.	-	-
Dagens situasjon	Rev.		
NVE Region Midt-Norge	Oppdragsgiver		
Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - Fax: 73 84 10 60	Oppdragsgiver		
TEGNINGSSTATUS	Oppdragsgiver		
DATA 00 2010-08-10	Oppdragsgiver		
ENDRING	Oppdragsgiver		
TEGN KONTR GODKJ	Oppdragsgiver		



				R A M B D L L	OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	TINNHOLD Stabilitetsberegninger	OPPDRAg NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:1000	BLAD NR. -	AV -
00	2010-08-10	SAS	TEGN	REV.	OPPDRAgGIVER NVE Region Midt-Norge	Profil C Effektivspenningssanalyse	OPPDRAg NR. -	MÅLESTOKK -	BLAD NR. -	AV -
REV.	DATO	ENDING	TEGN	KONTR. GODEKI	Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellemilla 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	Dagens situasjon	TEGNING NR. 316	REV. 0	BLAD NR. -	AV -



RAMBELL		Oppdrag		Oppdrag	
Kvikkleiresone 1100 Litjugla		Stabilitetsberegninger		Oppdrag nr.	
				6080214	MÅLESTOKK
Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdrag nr.	Oppdrag nr.
Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdragsgiver	Oppdrag nr.	Oppdrag nr.
Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomlia 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	NVE Region Midt-Norge	Profil D	Blad nr.	-	Avg
		Totalspenningsanalyse - ADP	Blad nr.	-	Avg
		Dagens situasjon	Blad nr.	-	Avg
			Rev.		
				317	0

Search area (Rørlagen)

$F_c \varphi = 2.25$

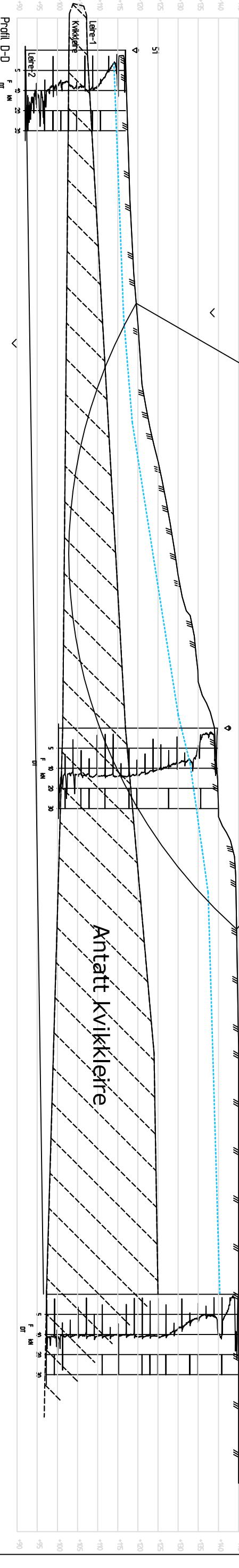
X

Material	No	Unwheight	F_u	C_u	C_c	A_a	A_d	A_p	A_{lfew}	Ru-factor	PW/PRESS
Leire-1	1	19.00	26.8	110		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Kvikkleire	2	19.50	26.5	50		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Leire-2	3	19.00	28.8	110		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

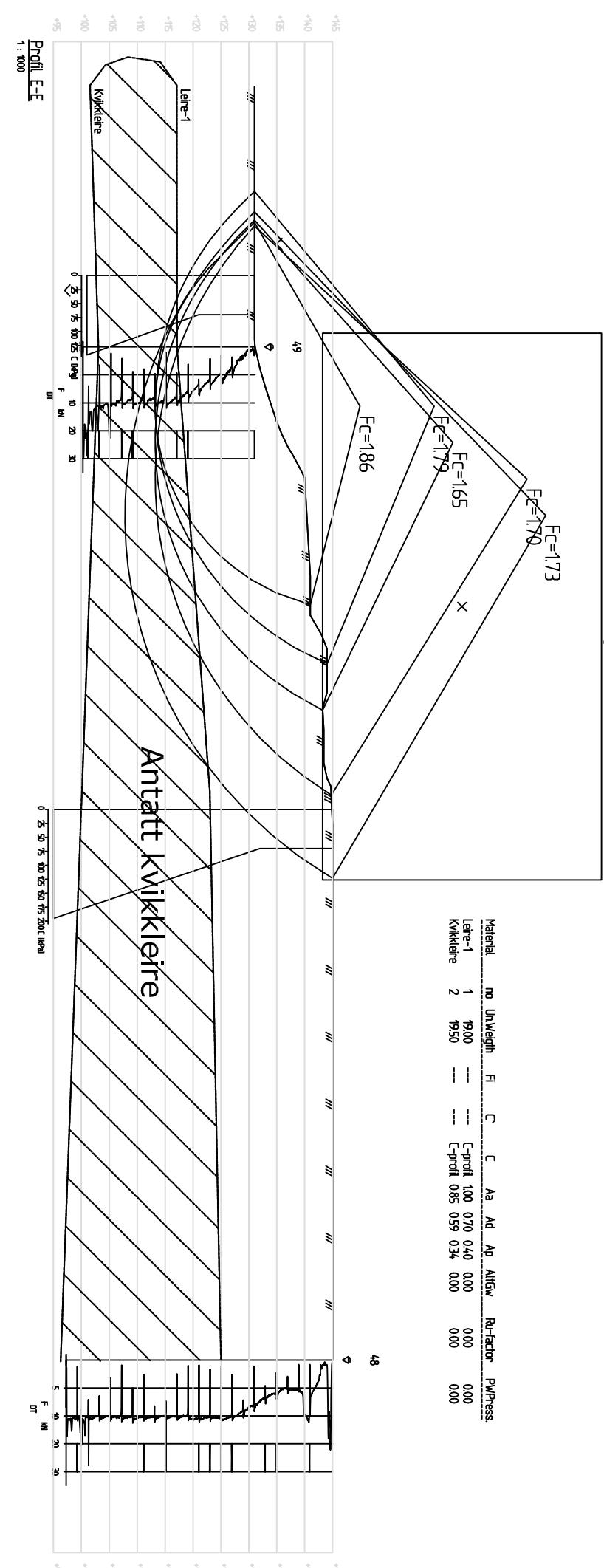
50 (26.3 m u)

2 (6.10 m)

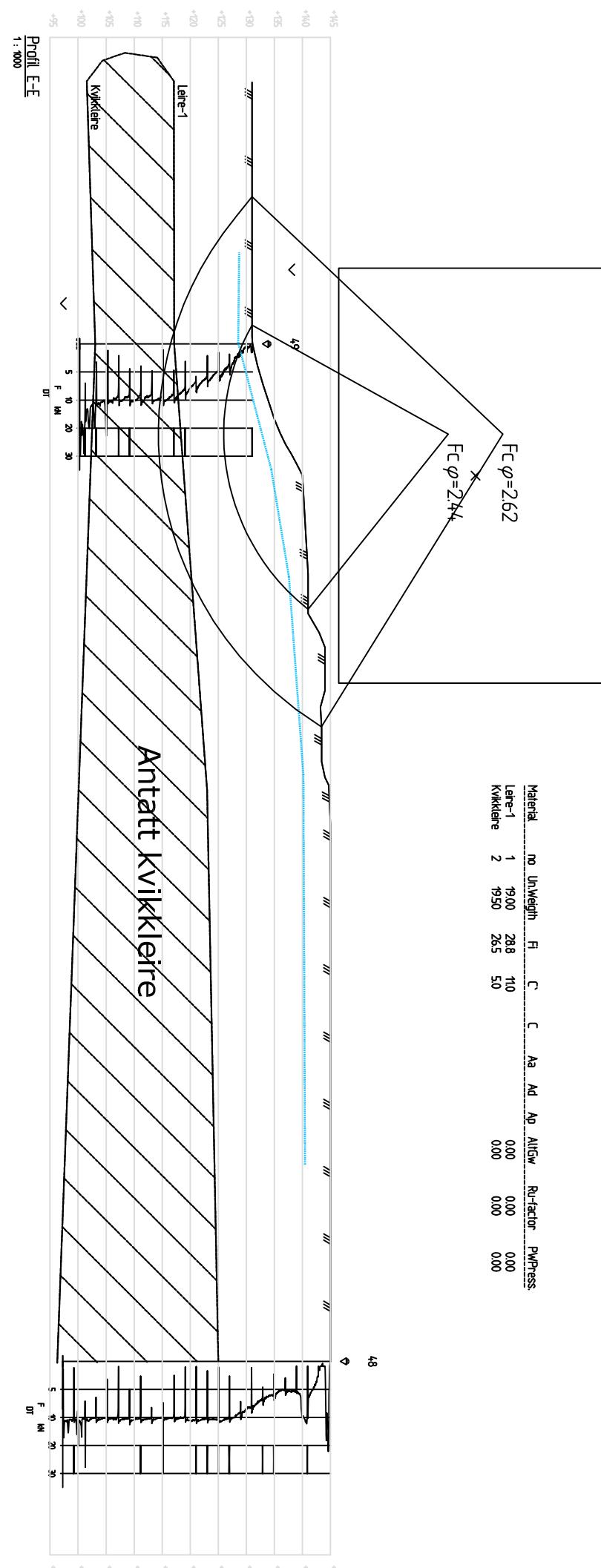
48 (25.6 m u)



				R A M B O L L	OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	MÅLESTOKK	BLAD NR.	AV
00	2010-08-10	SAS		OPPDRAg NR. 6080214	1:1000			-
REV.	DATA	ENDRING	TEGN	OPPDRAgGIVER	TEGNING NR.	REV.		
			TEGNINGSSSTATUS	Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	NVE Region Midt-Norge	318	0	

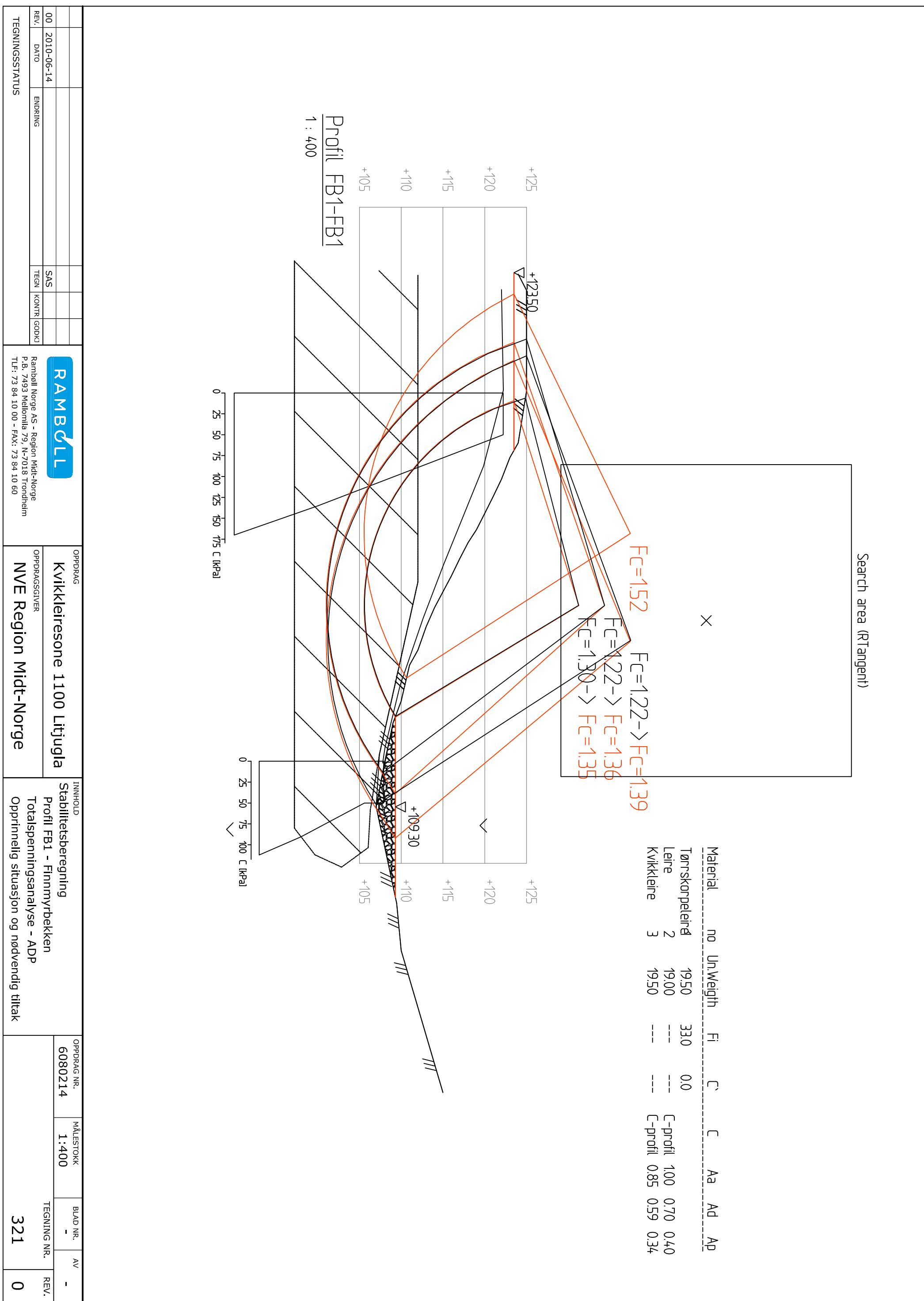


Search area (R Fangen)

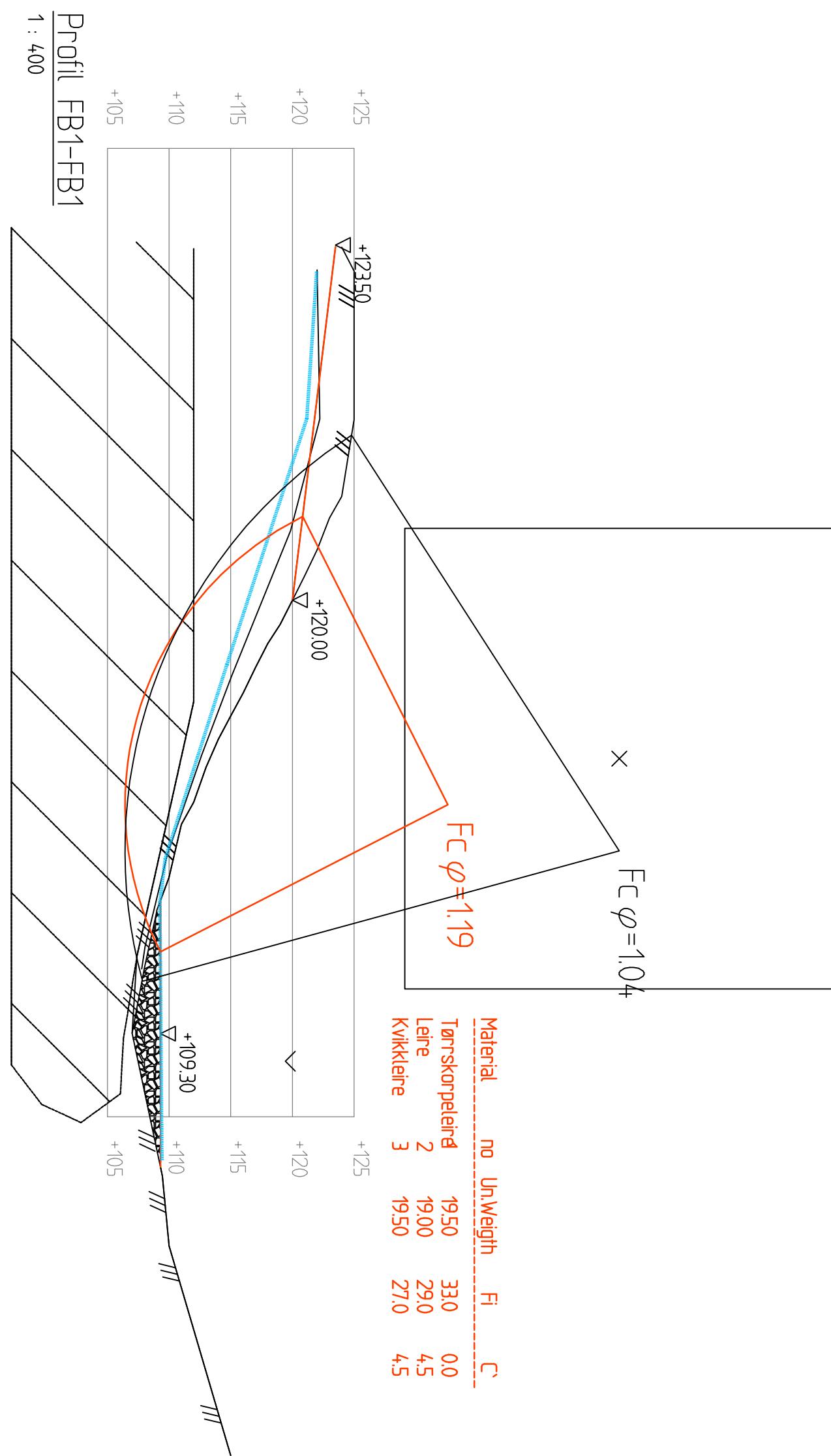


				R A M B D L L	OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	TINNHOLD Stabilitetsberegninger	OPPDRAg NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:1000	BLAD NR. -	AV -
00	2010-08-10		SAS	TEGN KONTR. GODKI	OPPDRAgSSGIVER NVE Region Midt-Norge	Profil E Effektivspenningsanalyse	TEGNING NR. 320	REV. 0		
REV.	DATO	ENDING			Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Melomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	Dagens situasjon				

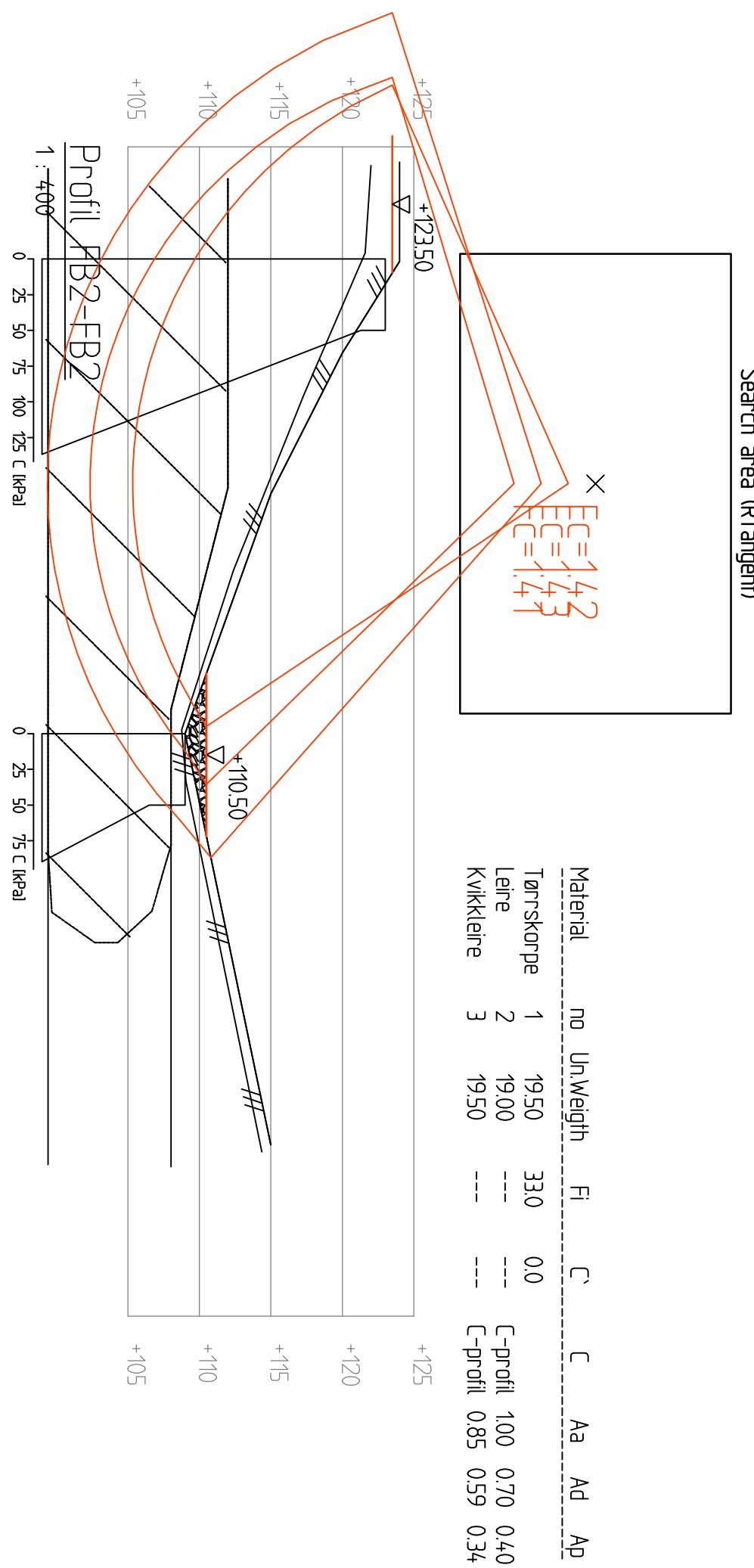
Search area (RTangent)



Search area (RTangent)

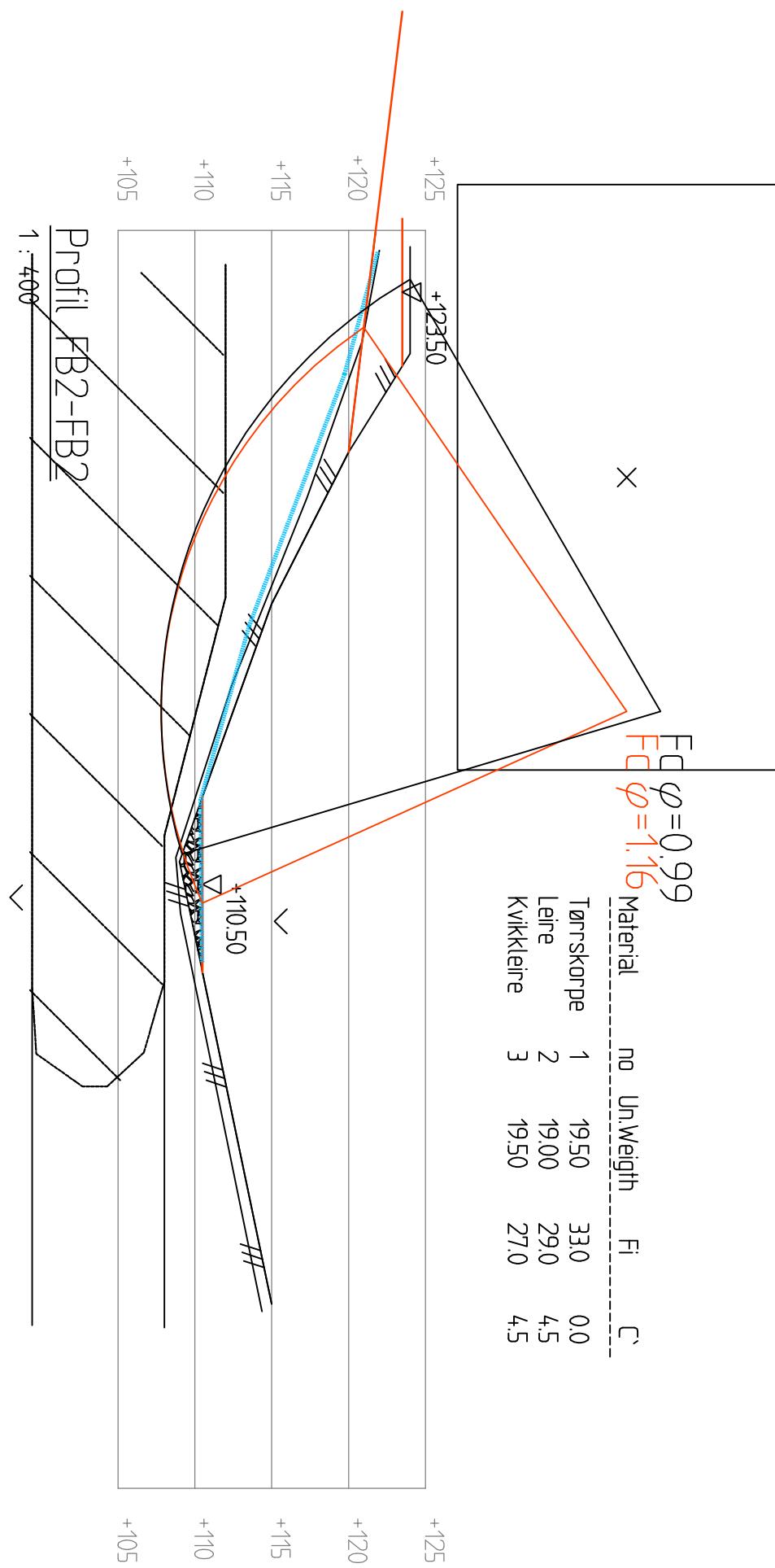


				RAMBDLL		OPPDRAAG			
				Kvikkleiresone 1100 Litjugla		INNHOLD			
REV.	DATA	ENDRING	TEGN	KONTR	GODKJ	OPPDRAAG NR.	MÅLESTOKK	BLAD NR.	AV
00	2010-06-14		SAS			6080214	1:400	-	-
TEGNINGSSTATUS		Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomlinja 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60		Opprinnelig situasjon og nødvendig tiltak		TEGNING NR.	REV.		
		Oppdragsgiver		NVE Region Midt-Norge		322	0		



		RAMBDALL		OPPDRAF	
		Kvikkleiresone 1100 Litjugla		OPPDRAFSGIVER	
		Stabilitetsberegning		INNHOLD	
00	2010-06-14	SAS	OPPDRAF NR.	6080214	MÅLESTOKK
REV.	DATA	ENDRING	TEGN	1:400	BLAD NR.
TEGNINGSSTATUS		TEGN KONTR GODKJ	TEGNING NR.	-	AV
Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Mellomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60		NVE Region Midt-Norge		323	0
Oppdragsgiver		Oppdragsgiver		REV.	
Profil FB2 - Finnmyrbekken		Totalspenningsanalyse - ADP			
Nødvendig tiltak					

Search area (RTangent)



Profil FB2-FB2

1 : 400

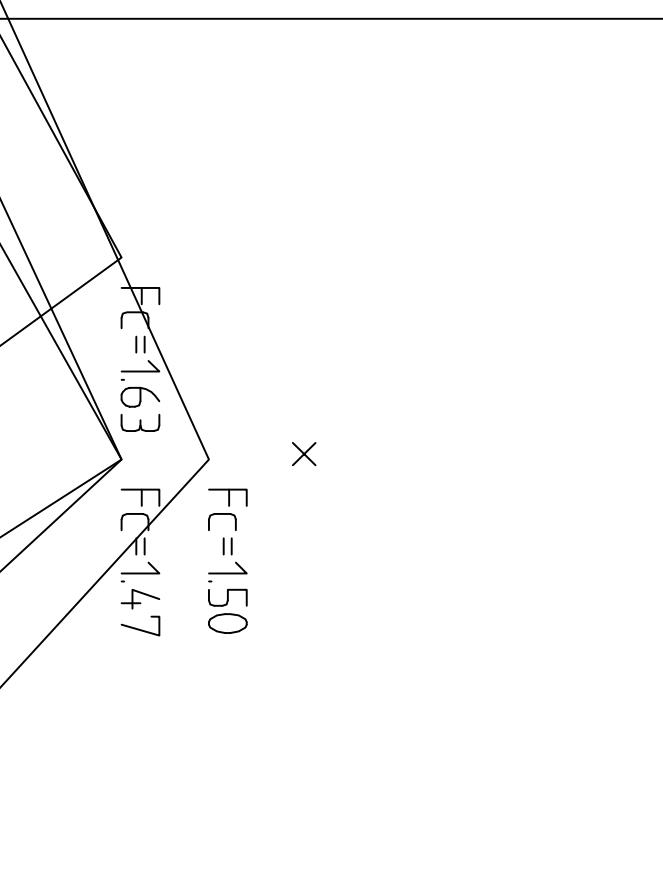


R A M B D L L	OPPDRAAG Kvikkleiresone 1100 Litjugla	MÅLESTOKK Oppdragsgiver NVE Region Midt-Norge
00 2010-06-14	SAS TEGN KONTR. GODEKI	P.B. 7493 Melomilla 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60
REV. DATO ENDING		
TEGNINGSSSTATUS		

Search area (RTangent)

Material	no	Un.Weight	F _i	C'	C	A _a	A _d	A _p
Tørskorpe	1	19.50	33.0	0.0				
Leire	2	19.00	---	---	C-profil	1.00	0.70	0.40
Kvikkleire	3	19.50	---	---	C-profil	0.85	0.59	0.34

F_C=1.63
F_C=1.50
F_C=1.47



+130

+125

+120

+115

▽

▽

▽

[kPa]

0 25 50 75 100 125 150 C [kPa]

0 25 50 75 100 125 C [kPa]

OPPDRAg
Kvikkleiresone 1100 Litjugla

INNHOLD
Stabilitetsberegning
Profil FB3 - Finnmyrbekken
Totalspenningsanalyse - ADP

OPPDRAg NR.
6080214

MÅLESTOKK
1:400

BLAD NR.
-

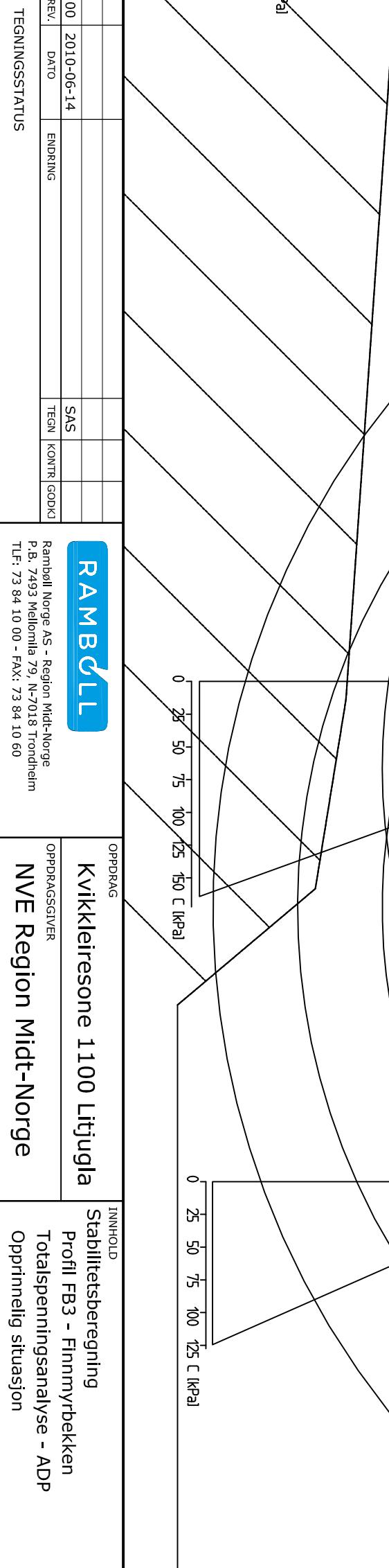
AV
-

TEGNING NR.
REV.

325
0

R A M B O L L

Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge
P.B. 7493 Melomila 79, N-7018 Trondheim
Tlf: 73 84 10 00 - Fax: 73 84 10 60



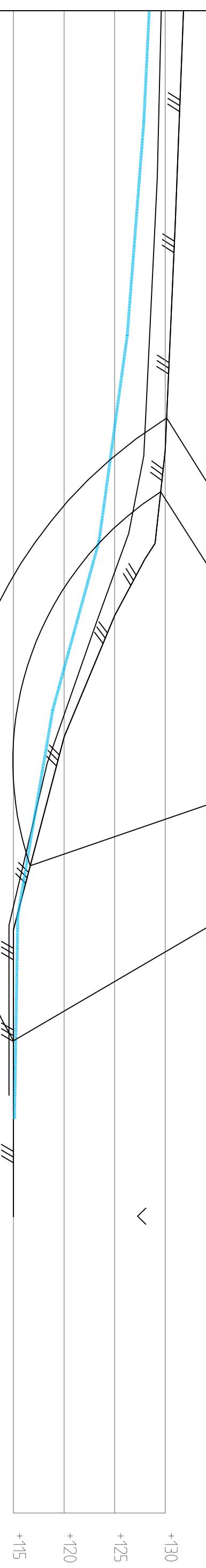
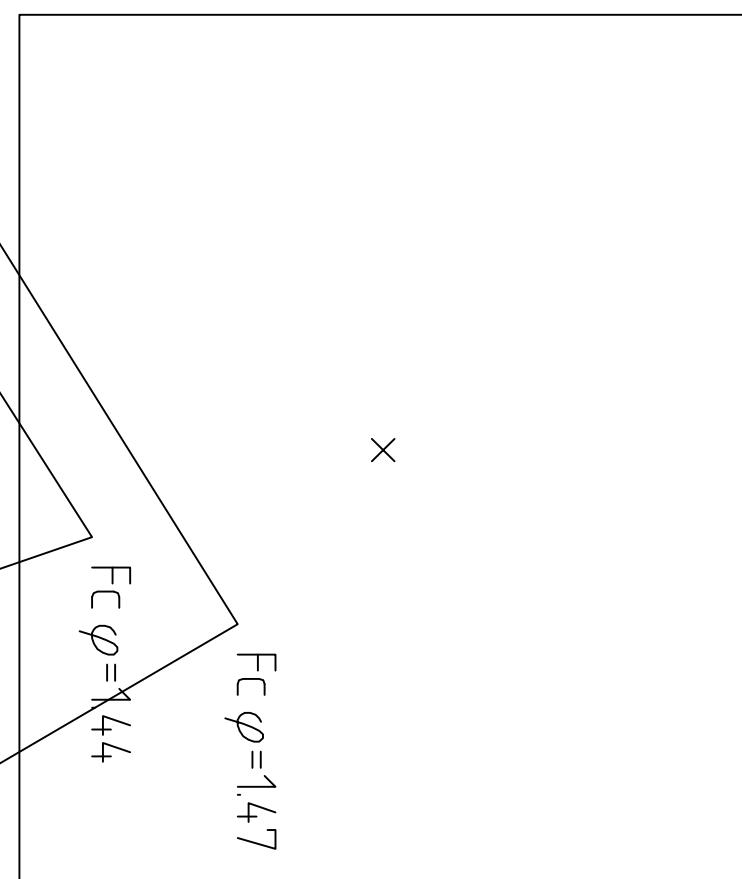
OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	INNHOLD Stabilitetsberegning Profil FB3 - Finnmyrbekken Totalspenningsanalyse - ADP	OPPDRAg NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	AV -	TEGNING NR. REV.	325 0
OPPDRAg Kvikkleiresone 1100 Litjugla	INNHOLD Stabilitetsberegning Profil FB3 - Finnmyrbekken Totalspenningsanalyse - ADP	OPPDRAg NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	AV -	TEGNING NR. REV.	325 0
REV. 00	DATO 2010-06-14	TEGN SAS	KONTR GODKI				
TEGNINGSSTATUS							

Search area (RTangent)

X

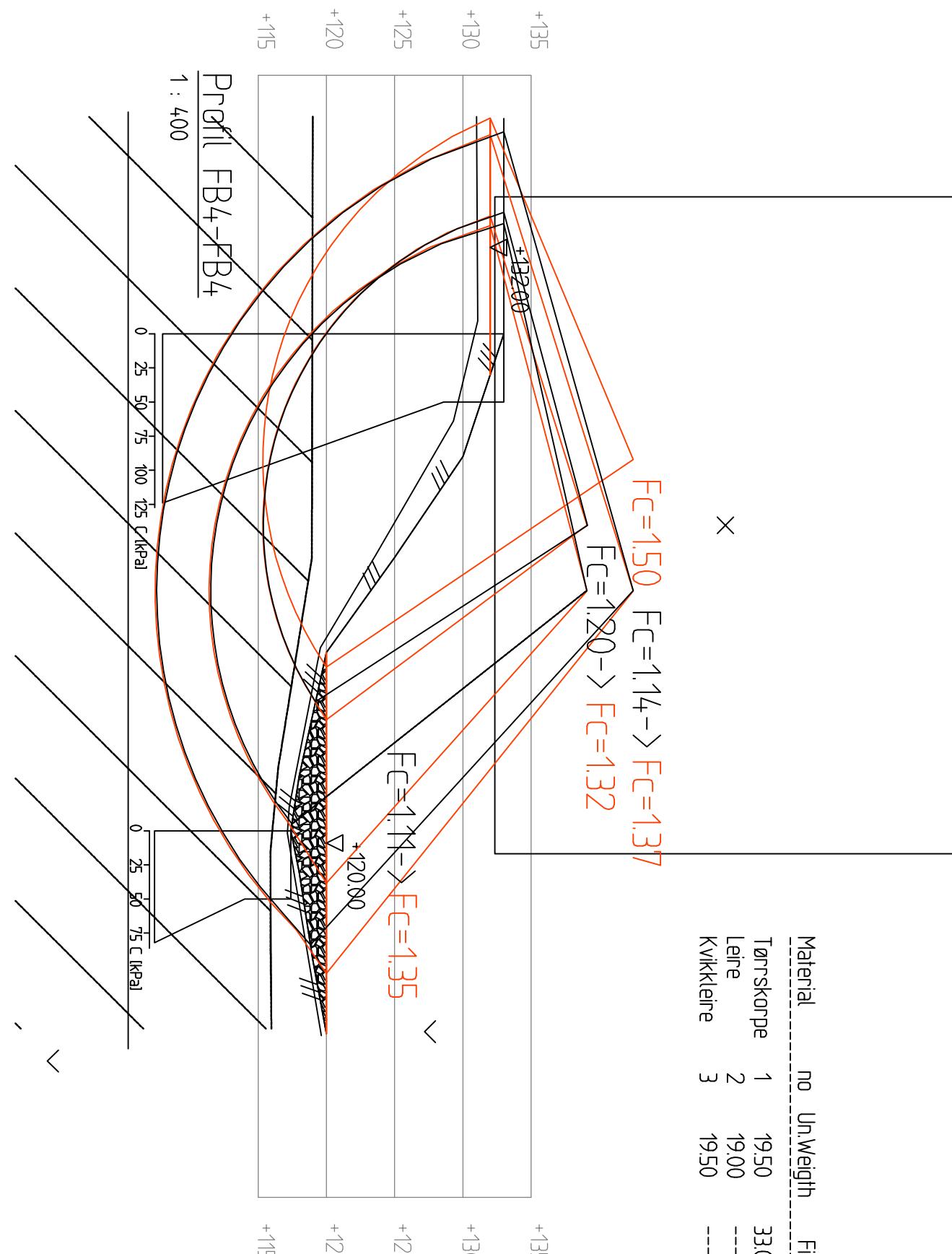
Material	no	Un.Weight	Fi	C	C	Aa	Ad	Ap	AltGv
Tørrskorpe	1	19.50	33.0	0.0				0.00	
Leire	2	19.00	29.0	4.5				0.00	
Kvikkleire	3	19.50	27.0	4.5				0.00	

$$F_C \varphi = 1.47$$



R A M B C L L		Oppdrag Kvikkleiresone 1100 Litjugla		Oppdragsgiver NVE Region Midt-Norge	
Oppdrag	Innhold	Oppdrag	Innhold	Oppdrag	Innhold
00 2010-06-14	SAS	Profil FB3 - Finnmyrbekken	Stabilitetsberegning	6080214	Oppdrag nr. 6080214
REV.	TEGN	Effektivspenningsbasis	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	MÅLESTOKK 1:400
DATA	KONTR. GODKJ.	Opprinnelig situasjon	TEGNING NR. 326	AV -	TEGNING NR. 326
TEGNINGSSTATUS		Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Melomila 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	REV. 0		

Search area (RT tangent)



OPPDRAAG Kvikkleiresone 1100 Litjugla	INNHOLD Stabilitetsberegning Profil FB4 - Finnmyrbekken Totalspenningsanalyse - ADP	OPPDRAAG NR. 6080214	MÅLESTOKK 1:400	BLAD NR. -	AV -
Rambøll Norge AS - Region Midt-Norge P.B. 7493 Melomilla 79, N-7018 Trondheim Tlf: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60	NVE Region Midt-Norge Opprinnelig situasjon og nødvendig tiltak	327	0		

Search area (RTangent)

