

Levanger kommune

Geo, trafikk og støy Levanger - Okkenhaugvegen

Geoteknisk vurderingsrapport for reguleringsplan

SAMMENDRAG

AFRY Norway AS er engasjert av Levanger kommune for å planlegge geotekniske grunnundersøkelser og gjennomføre geoteknisk vurdering i forbindelse med omregulering av en eiendom ved Okkenhaugvegen. Foreliggende rapport inneholder geoteknisk vurdering av grunn- og fundamenteringsforhold på tomten. Levanger kommune planlegger å regulere eiendommen til formålene omsorgsboliger og boliger.

Grunnundersøkelser viser et tynt topplag av fyllmasser over et leirlag med varierende mektighet (ca. 4,6–23 m), som øker fra øst mot vest på tomten. Leiren er hovedsakelig bløt, men stedvis litt fastere og med lav til middels sensitivitet. I punkt A3 er det påvist sprøbruddsmateriale og kvikkleire. Sonderinger viser fjelldybder fra 1,9 til 30,2 m.

Eventuelle dype utgravinger på tomten vil mest sannsynlig kreve støttende tiltak, som for eksempel spunt.

Leiren på tomten er setningsgivende, og det kan de være behov for forsterkningstiltak som for eksempel pelefundamentering for å redusere setninger under bygg.

Det er behov for videre vurderinger av lokalstabilitet og setninger når området skal detaljprosjekteres.

Det er utført områdestabilitetsvurdering for eiendommen, som konkluderer at arealet ikke er utsatt for risiko for områdeskred.

Følgende klassifisering er valgt for tiltaket:

- Geoteknisk kategori 2
- Konsekvens- og pålitelighetsklasse (CC/RC) 2
- Prosjekteringskontrollklasse og utførelseskontrollklasse (PKK/UKK) 2
- Tiltaksklasse 2
- Tiltakskategori K4

Utførte grunnundersøkelser for prosjektet er nærmere beskrevet i geoteknisk datarapport D0293140-RIG-RAP-01 [ref. 6].

Kontoradresse:	Fakturaadresse:	Telefon:	E-post:	Organisasjonsnr.:
AFRY Norway AS Lilleakerveien 8 0283 OSLO	AFRY Norway AS/ firma 224 Fakturaavd. Postboks 18, Lilleaker 0216 Oslo	(+47) 24 10 10 10	info.no@afry.com	915 229 719

Oppdragsgiver:		Levanger kommune			
Prosjektnavn:		Geo, trafikk og støy Levanger - Okkenhaugvegen			
Prosjektnummer:		D0293140			
Rapportnummer:		D0293140-RIG-RAP-02			
Fagdisipin:		RIG			
00	15.05.2026	Geoteknisk vurderingsrapport	RB	CH	PH
REV.	Dato	Beskrivelse	Utarbeidet av	Kontrollert av	Godkjent av

Kontoradresse: AFRY Norway AS Lilleakerveien 8 0283 OSLO	Fakturaadresse: AFRY Norway AS/ firma 224 Fakturaavd. Postboks 18, Lilleaker 0216 Oslo	Telefon: (+47) 24 10 10 10	E-post: info.no@afry.com	Organisasjonsnr.: 915 229 719
--	--	--------------------------------------	------------------------------------	---

Kontoradresse:	Fakturaadresse:	Telefon:	E-post:	Organisasjonsnr.:
AFRY Norway AS Lilleakerveien 8 0283 OSLO	AFRY Norway AS/ firma 224 Fakturaavd. Postboks 18, Lilleaker 0216 Oslo	(+47) 24 10 10 10	info.no@afry.com	915 229 719

INNHOOLD

SAMMENDRAG	2
1.0 INNLEDNING	6
2.0 PLANLAGTE TILTAK	7
3.0 SIKKERHETSPRINSIPPER	7
3.1 REGELVERK	8
3.2 GEOTEKNISK KATEGORI.....	8
3.3 KONSEKVENSKLASSE/PÅLITELIGHETSKLASSE (CC/RC).....	8
3.4 KVALITETSSYSTEM	8
3.5 PROSJEKTERINGS- OG UTFØRELSESKONTROLL.....	8
3.6 TILTAKSKLASSE	9
3.7 TILTAKSKATEGORI	9
4.0 TERRENG- OG GRUNNFORHOLD.....	9
4.1 TOPOGRAFI OG OMRÅDEBESKRIVELSE	9
4.2 KVARTÆRGEOLOGISK KART	10
4.3 MARIN GRENSE OG AKTSOMHETSOMRÅDE FOR KVIKKLEIRE	10
4.4 FLOM- OG SKREDFARE.....	11
5.0 GRUNNUNDERSØKELSER	11
5.1 TIDLIGERE GRUNNUNDERSØKELSER	11
5.2 GRUNNUNDERSØKELSER FOR PROSJEKTET	11
5.3 RESULTATER FRA GRUNNUNDERSØKELSER	12
6.0 GEOTEKNISK VURDERING.....	12
6.1 SEISMISK KLASSE OG GRUNNTYPE	12
6.2 VURDERING AV GRUNNFORHOLD	12
6.3 STABILITET	13
6.3.1 UTREDNING AV OMRÅDESSTABILITET.....	13
6.3.1.1 INNLEDNING	13
6.3.1.2 STEG 4 – BESTEMME TILTAKSKATEGORI	13
6.3.1.3 STEG 5 – GJENNOMGANG AV GRUNNLAG – IDENTIFIKASJON AV KRITISKE SKRÅNINGER OG MULIGE LØSNEOMRÅDER.....	13
6.3.1.4 KONKLUSJON	13
6.3.2 LOKALSTABILITET.....	14
6.4 SETNINGER	14
7.0 VIDERE ARBEID	14
8.0 REFERANSER.....	14
9.0 TEGNINGSLISTE	14

1.0 INNLEDNING

AFRY Norway AS er engasjert av Levanger kommune for å planlegge geotekniske grunnundersøkelser og gjennomføre geoteknisk vurdering i forbindelse med regulering av to eiendommer. De to eiendommene er gnr./bnr. 275/798 (omtalt som Okkenhaugvegen) og gnr./bnr. 275/601 (videre omtalt som Jamtvegen).

Foreliggende rapport inneholder kun geoteknisk vurdering av grunn- og fundamenteringsforhold for eiendommen ved Okkenhaugvegen. Geoteknisk vurderingsrapport for Jamtvegen kan ses i D0293140-RIG-RAP-03.

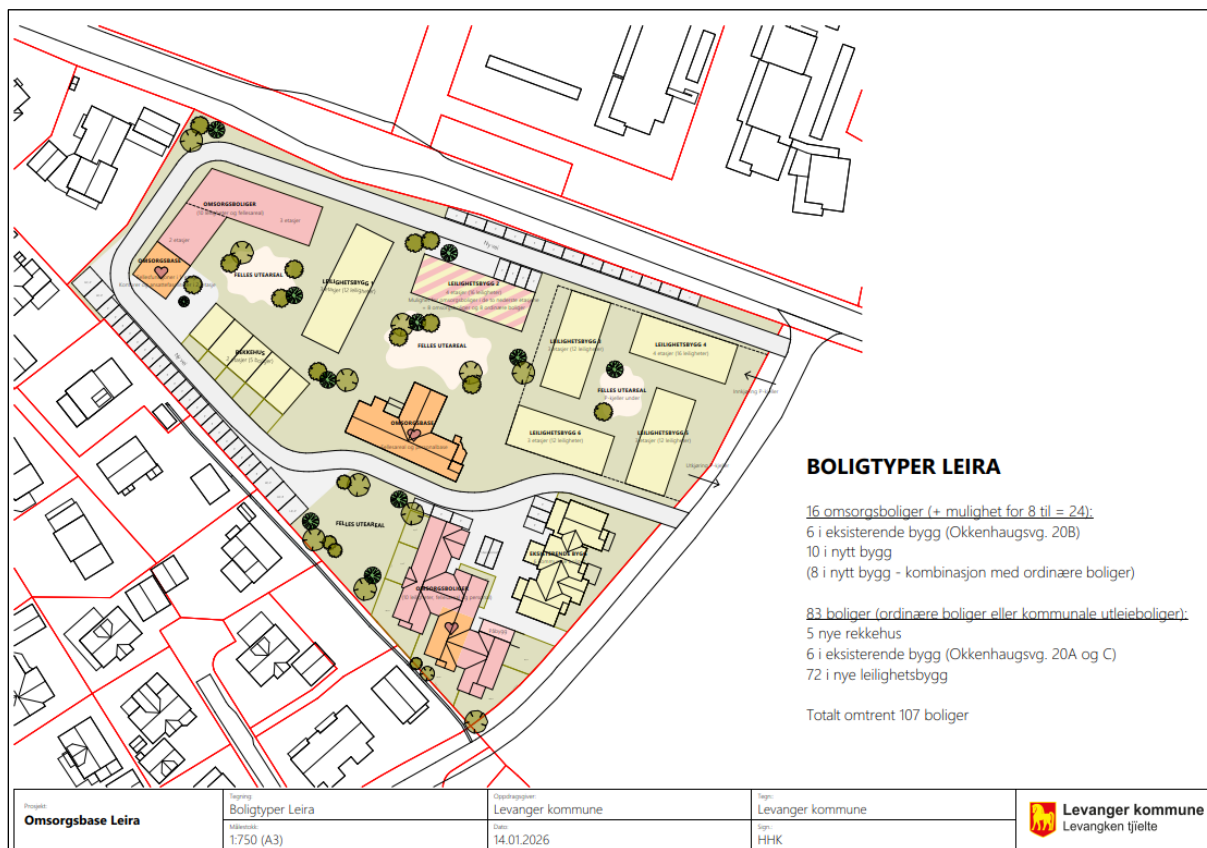
Oversiktskart er presentert i Figur 1, rød polygon viser det undersøkte planområdet.



Figur 1: Rødmarkerte areal viser eiendomsgrense for eiendommen ved Okkenhaugvegen.

2.0 PLANLAGTE TILTAK

Levanger kommune planlegger å regulere eiendommen til formålene omsorgsboliger og boliger. Figur 2 viser en grov skisse av det som planlegges. Det er foreløpig ikke bestemt om noen bygninger skal utføres med kjeller.



Figur 2: Skisse over planlagte boligtyper ved Okkenhaugvegen.

3.0 SIKKERHETSPRINSIPPER

Tabell 1 presenterer en oversikt over valgte sikkerhetsprinsipper for planlagt tiltak. En utfyllende begrunnelse for klassifisering av prosjektet er gitt i kap. 3.2 – 3.7.

Tabell 1: Valgte sikkerhetsprinsipper for tiltaket

Klassifisering		Referanse til regelverk
Geoteknisk kategori	2	[3]
Konsekvensklasse/pålitelighetsklasse CC/RC	CC2/RC2	[2]
Kontrollklasse for prosjekterings- og utførelseskontroll PKK/UKK	PKK2/UKK2	[2]
Tiltakskategori	K4	[7]
Tiltaksklasse	2	[1]

3.1 REGELVERK

Gjeldende regelverk legges til grunn for prosjekteringen, for geoteknisk prosjektering gjelder:

- Plan- og bygningsloven (PBL)
- Byggeteknisk forskrift (TEK17)
- NS-EN 1990:2002+A1:2005+NA:2016 (Eurokode 0)
- NS-EN 1997-1:2004+A1:2013+NA:2020 (Eurokode 7, del 1)
- NS-EN 1998-1:2004+A1:2013+NA:2021 (Eurokode 8, del 1)

I tillegg og i den grad de er relevante, benyttes følgende veiledninger:

- SVVs Veiledning N-V220, Geoteknikk i vegbygging (2025)
- SVVs Vegnormal N200, Vegbygging (2024)
- NVEs Veileder 1/2019, Sikkerhet mot kvikkleireskred

3.2 GEOTEKNISK KATEGORI

Eurokode 7 stiller krav til prosjektering ut fra tre ulike geotekniske kategorier. Valg av kategori gjøres ut fra standardens punkt 2.1.

Prosjektet klassifiseres til å falle i **geoteknisk kategori 2** som normalt omfatter konvensjonelle typer, konstruksjoner og fundamenter uten unormale risikoer eller vanskelige grunn- eller belastningsforhold. Valgt geoteknisk kategori er valgt for denne fasen av prosjektet, hvis det planlegges større utgravinger, bør geoteknisk kategori vurderes på nytt.

3.3 KONSEKVENSKLASSE/PÅLITELIGHETSKLASSE (CC/RC)

Eurokode 0 definerer byggverks plassering med hensyn til konsekvensklasse og pålitelighetsklasse (CC/RC). Konsekvensklasse er behandlet i standardens tillegg B (informativt), mens veiledende eksempler på klassifisering av byggverket i pålitelighetsklasser er vist i nasjonalt tillegg NA (informativt), tabell NA.A1(901).

Prosjektet innebærer bygging av boliger og omsorgsboliger. Iht. tabell B1 i Eurokode 0 kan det aktuelle prosjektet dermed plasseres i **CC2 / RC2**.

3.4 KVALITETSSYSTEM

Eurokode 0 krever at ved prosjektering av konstruksjoner i pålitelighetsklasse 2, 3 og 4 skal et kvalitetssystem være tilgjengelig, og at dette systemet skal tilfredsstille NS-EN ISO 9000-serien for konstruksjoner i pålitelighetsklasse 4.

AFRYs system oppfyller sistnevnte, hvilket gjør at krav for pålitelighetsklasse 2 og 3 er oppfylt.

3.5 PROSJEKTERINGS- OG UTFØRELSESKONTROLL

Eurokode 0 setter krav til omfang av prosjekteringskontroll og utførelseskontroll avhengig av pålitelighetsklassen. Prosjektering- og utførelseskontroll skal bestemmes iht. henholdsvis tabell NA.A1(902) og NA.A1(903).

Dette innebærer at det for prosjekteringskontroll og utførelseskontroll av geotekniske arbeider kan forutsettes kontrollklasse **PKK2 / UKK2**.

For prosjekteringen gjelder at det utføres grunnleggende kontroll (egenkontroll) og sidemannskontroll (kollegakontroll) samt utvidet kontroll. Utvidet kontroll i prosjekteringsklasse PKK2 kan begrenses til en kontroll av at egenkontroll og intern systematisk kontroll er gjennomført.

For utførelse innebærer kontrollklasse UKK2 at det skal utføres grunnleggende kontroll (egenkontroll), intern systematisk kontroll (kollegakontroll) og utvidet kontroll.

Utvidet kontroll skal utføres i byggherrens regi enten av byggherrens egen organisasjon eller av et uavhengig foretak.

3.6 TILTAKSKLASSE

Iht. byggesaksforskriften (SAK10) ligger dette tiltaket i tiltaksklasse 2. Byggesaksforskriften §14-2 setter krav til uavhengig kontroll av geoteknikk i tiltaksklasse 2. For geoteknisk prosjektering er dette begrenset til kontroll av at det er gjort kvalifisert undersøkelse for å bestemme geoteknisk kategori og fastsettelse av pålitelighetsklasse. For kontroll av utførelse skal det påvises ved stikkprøver at forutsetninger i prosjekteringen er representative for forholdene på byggeplassen, samt at rapportering fra byggeplassen skjer iht. geoteknisk kategori.

3.7 TILTAKSKATEGORI

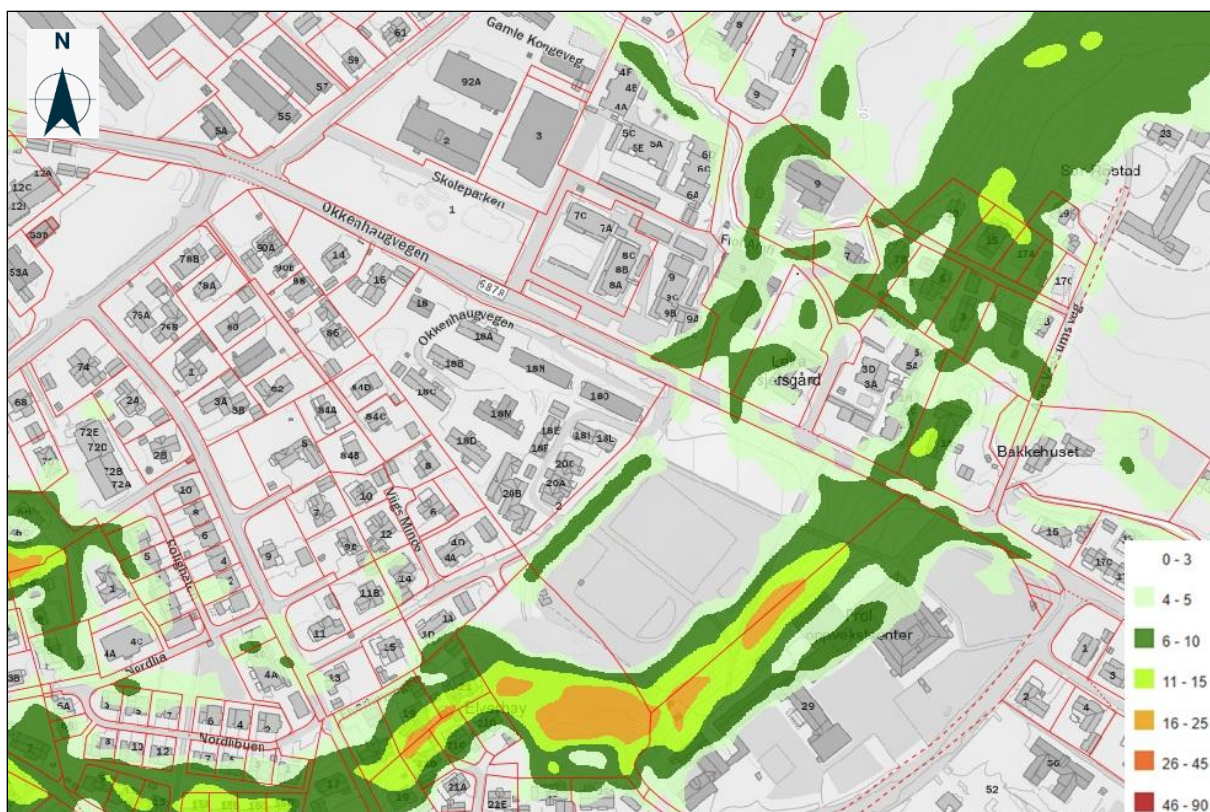
Tiltakskategori (TEK17 § 7-3) fastsettes ut fra konsekvens for tiltaket ved områdeskred, jf. Tabell 3.2 i NVE veileder 1/2019. For alle tiltakskategorier K0-K4 blir sikkerhet for omgivelsene ivaretatt av sikkerhetsprinsippene og sikkerhetskrav gitt i kap. 3.3.2 - 3.3.6. Krav til sikkerhetsnivå, vurderinger og kontroller avhenger av tiltakskategori og områdets faregradklasse.

Tiltaket vil medføre større tilflytting/personopphold, samt viktige samfunnsfunksjoner. Iht. Tabell 3.2 i NVE 1/2019 vurderes dermed tiltaket å havne i **tiltakskategori K4**.

4.0 TERRENG- OG GRUNNFORHOLD

4.1 TOPOGRAFI OG OMRÅDEBESKRIVELSE

Terrenget på tiltaksområdet er flatt og varierer mellom ca. kote +8 og +10. Området rundt tomten er også relativt flatt med svak helning i vestlig retning.



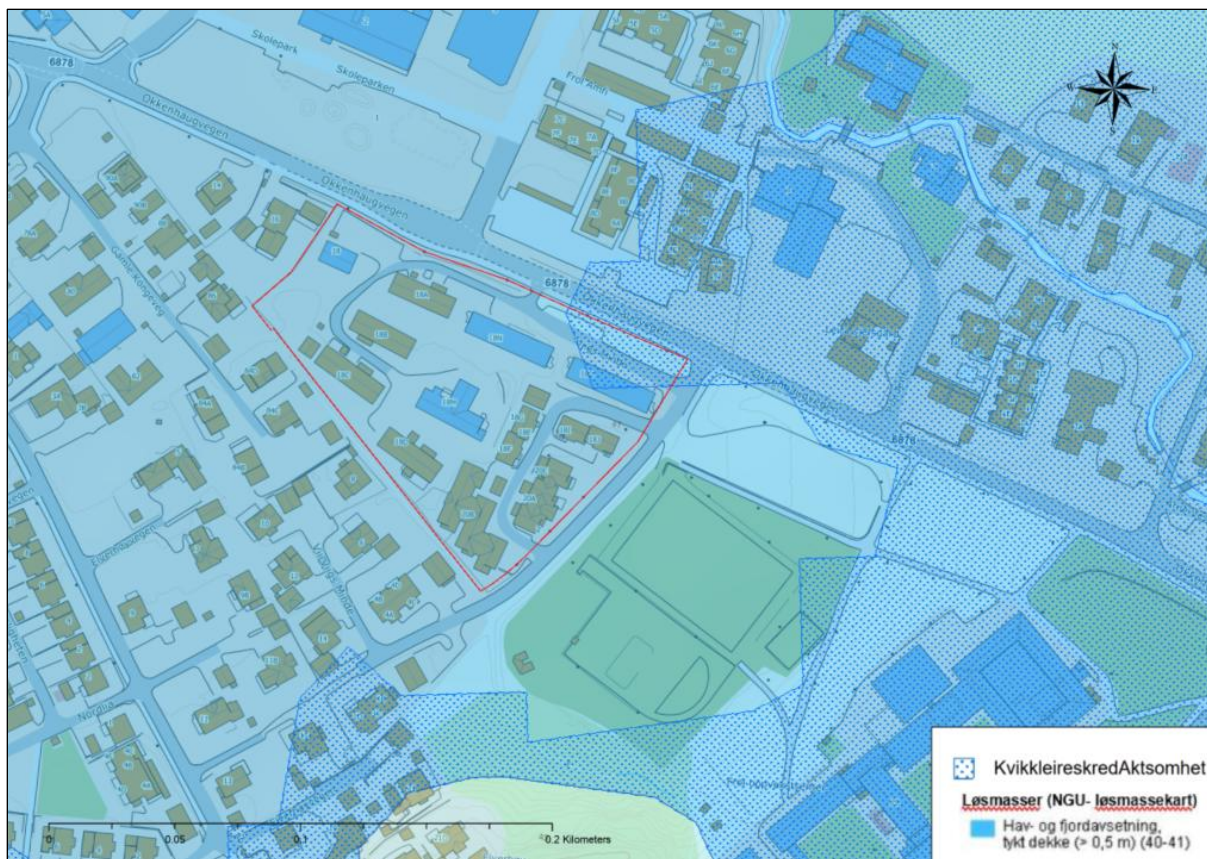
Figur 3: Helningskart vist i grader over området (høydedata.no).

4.2 KVARTÆRGEOLOGISK KART

Ifølge NGU kvartærgeologiske kart består løsmassene i området av hav/fjordavsetninger, se Figur 4. Hav- og fjordavsetninger er løsmasser som er avsatt ved bunnfelling i hav og fjord i perioder etter siste istid, da store deler av landet lå under havnivå. På grunn av landhevingen forekommer disse avsetningene i dag ofte godt over dagens havnivå, innenfor den marine grensen. Avsetningene består hovedsakelig av finkornige masser, der silt og leire er de dominerende fraksjonene. Det bør merkes at kvartærgeologisk kart indikerer løsmassene i øverste lag, grunnforholdene under det laget kan variere.

4.3 MARIN GRENSE OG AKTSOMHETSOMRÅDE FOR KVIKKLEIRE

Ifølge temakart fra NVE [ref. 8] ligger tiltaksområdet under marin grense, områdets nordøstlige hjørne ligger innenfor aktsomhetsområde for kvikkleireskred. Det er ingen registrerte kvikkleiresoner i eller i nærheten av området. Se Figur 4.



Figur 4: Kvartærgeologisk kart og aktsomhetsområde for kvikkleire (www.ngu.no, atlas.nve.no).

4.4 FLOM- OG SKREDFARE

Ifølge temakart fra NVE ligger tiltaksområdet ikke innenfor aktsomhetsområde for steinsprang, jord-, flom- eller snøskred. Tiltaket vil heller ikke havne innenfor NVEs aktsomhetsområde for flom eller stormflo.

5.0 GRUNNUNDERSØKELSER

5.1 TIDLIGERE GRUNNUNDERSØKELSER

Norconsult har tidligere utført prøvegraving og geoteknisk vurdering i forbindelse med plassering av to boligbrakker på tomten. Det ble gravd en sjakt ned til 260 cm dybde. Profilen viste et øverste lag med fyllmasser på 40 cm bestående av matjord iblandet sand og finstoff, etterfulgt av gråbrun siltig leire med overgang til mørkgrå vannførende leire ved 160 cm dybde.

5.2 GRUNNUNDERSØKELSER FOR PROSJEKTET

Feltundersøkelsene ble utført av Pro Invenia i mars/april 2026 på både Okkenhaugvegen og Jamtvegen. Utførte grunnundersøkelser på Okkenhaugvegen inkluderer 9 totalsonderinger, CPTu i 3 punkt, prøveserier i 4 punkt og piezometer i 1 punkt. Det er også utført miljøprøvetaking med naver til 2 m dybde i 15 punkt på tomten [ref. 5]. En totalsondering er boret på nabotomta i nordøst, resterende av grunnundersøkelsene er utført på den aktuelle eiendommen.

For fullstendig presentasjon av resultater fra grunnundersøkelser, se geoteknisk datarapport [ref. 6].

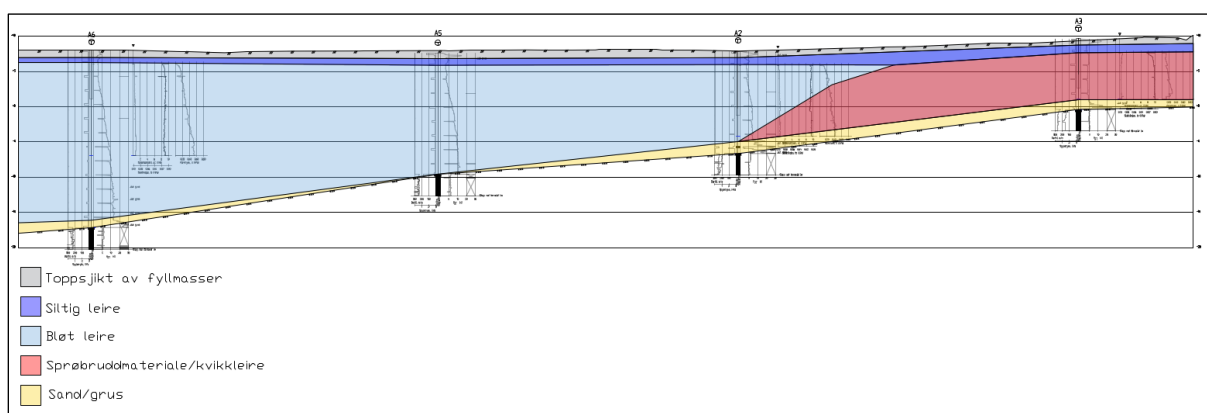
5.3 RESULTATER FRA GRUNNUNDERSØKELSER

Utførte sonderinger og prøvetakinger på tomten viser et toppsjikt av fyllmasser bestående av sand, grus og/eller organisk jord, med varierende sammensetning avhengig av beliggenhet innenfor tiltaksområdet. Fyllmassene hadde begrenset mektighet på 40–80 cm. Under fyllmassene ble det i alle punkter på tomten påtruffet leire med variert mektighet fra 4.6 m– 23 m. Tykkelse på leirlaget øker i mektighet fra øst på tomten mot vest. Under leirlaget er det et tynt lag med friksjonsmasser (morene) på fjell. Punkt A9 er boret på nabotomten i nordøst, der ble fjell påtruffet på 1.9 m dybde under et lag med relativt fast lagrede friksjonsmasser. Se tolket lagdeling i Figur 5.

Leiren klassifiseres som bløt i majoriteten av prøvene og er lav- middels sensitiv. I punkt A3 viser laboratorieresultater sprøbruddsmateriale på 2- 3 m dybde og kvikkleire på 6- 7 m dybde.

Tolkning av CRS og CPTU viser på at leiren er overkonsolidert.

Alle sonderingene er boret til fjell med varierende dybde fra 1.9 m – 30.2 m.



Figur 5: Tolket lagdeling i profil C-C (plassering av snitt vises på plankart).

6.0 GEOTEKNISK VURDERING

6.1 SEISMISK KLASSE OG GRUNNTYPE

Seismiske forhold på gbnr. 275/798- Okkenhaugvegen er vurdert ut ifra Eurokode 8, del 1. Løsmassene i grunnen består av bløt til middels fast leire med mektighet i hovedsak over 10 m. Fra tabell NA.3.1 er det valgt grunntype S1. Fra tabell NA.3.3 gir dette en forsterkningsfaktor S lik 2.0.

Spissverdier for berggrunnens akselerasjon (a_{gR}) for ulike kommuner hentes fra tabell NA.3.2 (909). For Levanger kommune ligger berggrunnens akselerasjon på $0,20 \text{ m/s}^2$.

Etter tabell NA.4 (902) havner planlagte boligbygninger på tomten i seismisk klasse II. Dette gir verdi for seismisk faktor $\gamma_I = 1.00$ (tabell NA.4 (901)).

Dimensjonerende grunnakselerasjon beregnes slik:

$$\gamma_I * a_{gR} * S = 1.00 * 0,20 * 2.0 = 0,40 \text{ m/s}^2 \leq 0,49 \text{ m/s}^2 \rightarrow \text{svært lav seismisitet (iht. kap. 3.2.1(5)P.)}$$

Dermed vurderes jordskjelvanalyse å kunne utelates for gbnr. 275/798- Okkenhaugvegen.

6.2 VURDERING AV GRUNNFORHOLD

I hele planområdet ligger det et lag med bløt leire relativt grunt under topplaget av fyllmasser. Utførte miljø og grunnundersøkelser på tomten viser at massene er relativt bløte fra ca. 1,5 meters

dybde. Sprøbruddmateriale/kvikkleire er kun påvist i punkt A3, og den detaljerte utstrekningen av kvikkleiren er ikke kjent.

Dype utgravinger vil sannsynligvis kreve støttende tiltak, som for eksempel spunt, for å opprettholde lokalstabiliteten i byggegroppen. Installerte piezometer viser at grunnvannsnivået ligger omtrent 0,6 m under eksisterende terreng på tomten.

6.3 STABILITET

6.3.1 UTREDNING AV OMRÅDESTABILITET

6.3.1.1 Innledning

Vurdering av områdestabilitet er utført iht. NVE veiledning 1/2019 [ref. 7] for gbnr. 275/798-Okkenhaugvegen. Iht. prosedyren for utredning av områdeskredfare (tabell 3.1) må planlagte tiltak som ligger i terreng som er innenfor et aktsomhetsområde, utredes videre av geotekniker iht. prosedyrens steg 4-11.

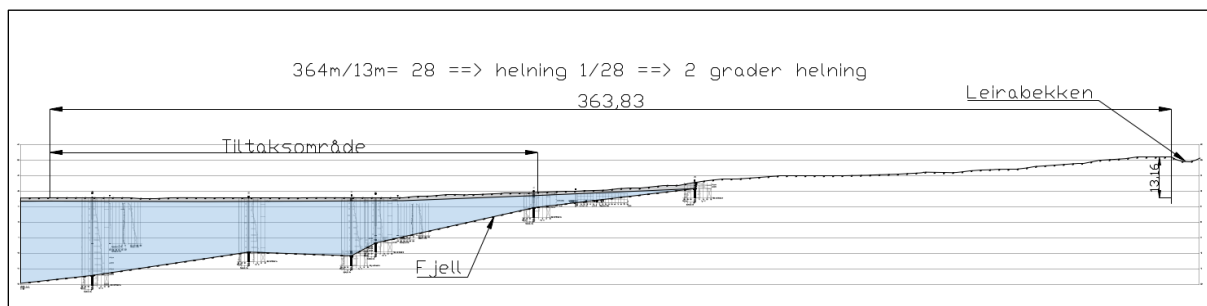
Kun en liten del i det nordøstre hjørne på tomten ligger innenfor aktsomhetsområde for kvikkleireskred, se Figur 4. Utredningen anses likevel nødvendig og utføres i kap. 6.3.1.2 – 6.3.1.4 nedover.

6.3.1.2 Steg 4 – Bestemme tiltakskategori

Det planlegges flere nye bolighus med tilflytning og omsorgsboliger på tomten, dermed velges tiltakskategori K4.

6.3.1.3 Steg 5 – Gjennomgang av grunnlag – identifikasjon av kritiske skråninger og mulige løснеområder

Området er i stort sett flatt med noe helning i vestlig retning. Terrenget er jevnt hellende med helning rundt 2° (se Figur 6). Det er valgt å se på en kritisk profil (profil A-A) som går gjennom hele tiltaksområdet og videre gjennom aktsomhetsområdet i nordøst og avsluttes ved Leirabekken.



Figur 6: Profil gjennom tiltaksområdet

6.3.1.4 Konklusjon

Planområdet fremstår som tilnærmet flatt. Kritisk profil, trukket gjennom aktsomhetsområdet og videre utenfor planområdet, viser en svak helning på ca. 2° (tilsvarende omtrent 1:28) fra nordøst mot sørvest. Sondering utført i punkt A9 for å avgrense planområdet indikerer at massene består av relativt faste avsetninger, med kun ca. 1,9 m ned til fjell. Leirabekken, som ligger omtrent 200 m nordøst for planområdet, ble ifølge temakart fra NVE erosjonssikret i 2004.

Iht. terrengkriteriet i NVE 1/2019 (jevnt hellende terreng flatere enn 1:20) vurderes områdestabiliteten i planområdet som ivaretatt. De omkringliggende områdene er flate (se Figur 3),

og planområdet vurderes dermed ikke å inngå i et utløpsområde for et skred. Prosedyren avsluttes dermed i steg 5.

6.3.2 LOKALSTABILITET

Det er påtruffet bløt leire i hele planområdet og kvikkleire/sprøbruddmateriale lengst i øst. Ved detaljplanlegging må lokalstabilitet kontrolleres for eventuelle utgravinger og fyllinger.

6.4 SETNINGER

Innledende setningsberegninger viser at grunnen under et 4 etg. bygg uten kjeller kan sette seg med opptil 15 cm. Se Vedlegg 3.

Eventuell kjeller vurderes å medføre at ca. 2-3 m løsmasser fjernes, noe som innebærer en reduksjon av last på undergrunnen på ca. 35-55 kPa. Tilleggslast på undergrunnen fra bygg med kjeller vurderes dermed å bli lav, noe som i betydelig grad reduserer beregnede setninger.

7.0 VIDERE ARBEID

Det må utføres detaljerte setningsberegninger under detaljprosjekteringen når faktiske laster og plassering av bygg er kjent. Leiren på tomten er setningsgivende, og det kan være behov for forsterkningstiltak som for eksempel pelefundamentering.

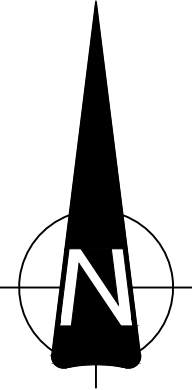
Hvis det planlegges større utgravinger på tomten, til eksempel for parkeringskjeller eller kjeller på boligblokk, må det under detaljprosjekteringen utføres detaljerte stabilitetsberegninger. Avhengig av plassering og dybde på utgravingen kan det bli behov for støttetiltak som for eksempel spunt.

8.0 REFERANSER

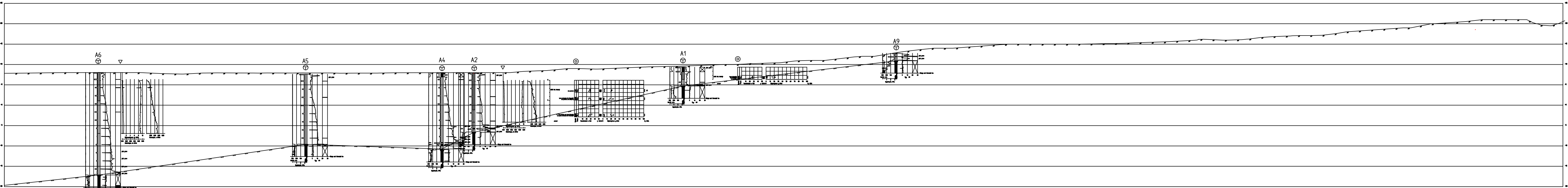
- [1] Byggesaksforskriften (SAK10). Direktoratet for byggekvalitet. Kapittel 9 Foretak og tiltaksklasser (2016).
- [2] Standard Norge. NS-EN 1990:2002 + A1:2005 + NA:2016 Eurokode 0: Grunnlag for prosjektering av konstruksjoner.
- [3] Standard Norge. NS-EN 1997-1:2004 + A1:2013 + NA:2020 Eurokode 7: Geoteknisk prosjektering. Del 1: Allmenne regler.
- [4] Standard Norge. NS-ENNS-EN 1998-1:2004+A1:2013+NA:2021 Eurokode 8: Del 1 Allmenne regler, seismiske laster og regler for bygninger.
- [5] AFRY Norway AS. Miljøteknisk notat- Okkenhaugvegen, D0293140-RIGm-RAP-001, datert 16.04.2026.
- [6] AFRY Norway AS. Geoteknisk Datarapport, D0293140-RIG-RAP-01, datert 15.05.2026.
- [7] NVEs veileder 1/2019. Sikkerhet mot kvikkleireskred (2019).
- [8] Norges vassdrag og energi direktorat (NVE). <https://temakart.nve.no/>
- [9] Utbygging Leira mottak, Levanger – geoteknisk vurdering, RIG-01-5163130-01.

9.0 TEGNINGSLISTE

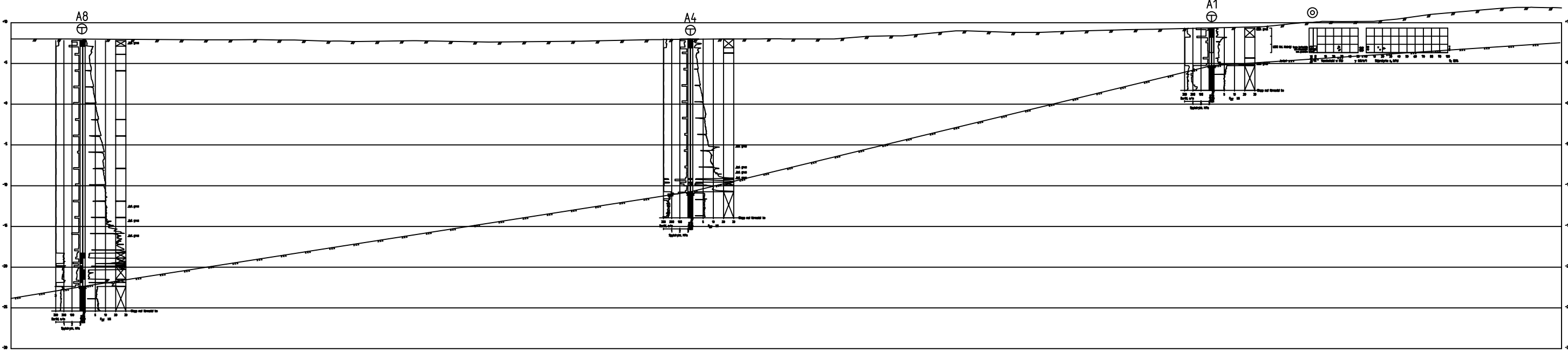
Innhold	Tegn. nr.	Målestokk	Format
Plankart	V01	1:500	A1
Tverrprofiler	V02	1:500	A1



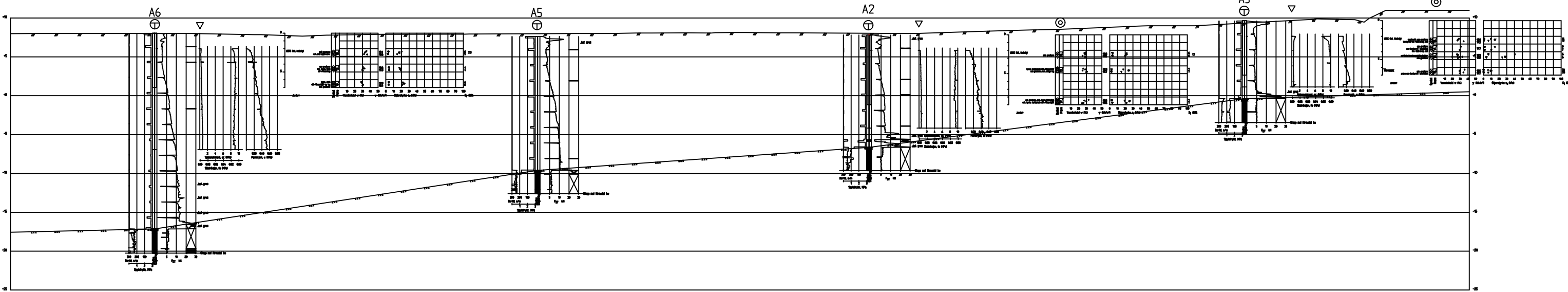
00				
Rev.	Rev. gjelder	Tegnet	Kontrollert	Gjodkjent
Oppdragsgiver Levanger kommune		Tegnet RB Kontrollert CH Gjodkjent PH		Dato
Oppdrag Geo- trafikk-, og støyundersøkelser Geoteknisk vurderingsrapport		Dato	08.05.2026	
Tegninstittel Plankart		Målestokk	1:500	Enhet m
		Oppdrag nr.	D0293140	
		Tegning nr.	V01	Rev. 00
		Besøksadresse: Bassengbakken 1 Postadresse: 7042 Trondheim TLF.: 24 10 10 10		



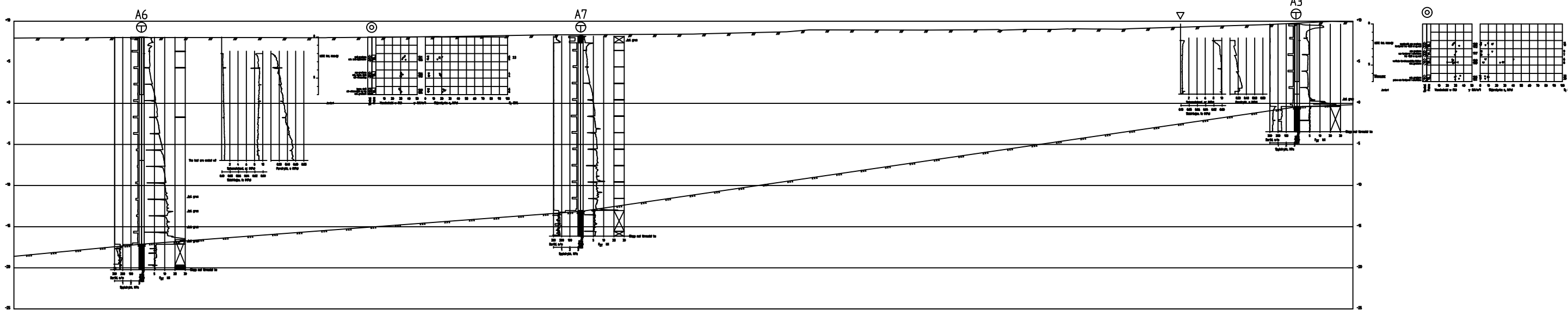
Profil A-A
1: 100



Profil B-B
1: 100



Profil C-C
1: 100



Profil D-D
1: 100

A3 GIR HALV MÅLESTOKK

00					
Rev.	Rev. gjelder	Tegnet	Kontrollert	Godkjent	Dato
Oppdragsgiver		Tegnet	RB		
Levanger kommune		Kontrollert	CH		
		Godkjent	PH		
Oppdrag		Dato	08.05.2026		
Geo- trafikk-, og støyunersøkelser		Målestokk	1:500	Enhet	m
Geoteknisk vurderingsrapport		Oppdrag nr.	D0293140		
Tegningstittel		Tegning nr.	V02	Rev.	00
Tverrprofiler					



Besøksadresse: Bassengbakken 1
Postadresse: 7042 Trondheim
TLF.: 24 10 10 10