

TIL: Oxenøen Bruk AS
v/Mathias Rodny

Kopi:

Fra: GrunnTeknikk AS

Dato: 27.06.2025
Dokumentnr: 118949n2
Prosjekt: 114230
Utarbeidet av: Rebecca Halvarsson
Kontrollert av: Knut Erik Lier

Bærum. Oksenøya Bruk, Fornebu
Vurderinger ifm. fjerning av ny faresone nr. 3130 «Oksenøya»

Sammendrag:

GrunnTeknikk AS er engasjert av Oxenøen Bruk AS v/Mathias Rodny for å bistå med geotekniske vurderinger i en samspillfase i forbindelse med planlagt utbygging av «Oksenøya bruk» på Fornebu i Bærum kommune. Prosjektet vil bestå av mindre småhusbebyggelse (rekkehus) og lave blokker på inntil 5 etasjer.

Områdestabiliteten ifm. prosjektet er tidligere vurdert av GrunnTeknikk, ref. [1], og er funnet å være tilfredsstillende.

I NVEs karttjeneste kom det våren 2025 en kvikkleirefaresone i tomtens nordre del.

Foreliggende notat oppsummer vurderinger ifm. fjerning av ny faresone nr. 3130 «Oksenøya».

Den nye faresonen «Oksenøya» er basert på konservative antagelser. GrunnTeknikk AS mener at det foreligger tilstrekkelig dokumentasjon som viser at kvikkleirelaget ligger dypere enn 1,5*H, og at faresone nr. 3130 «Oksenøya» kan fjernes.

Detaljer fremgår av notatet.

INNHALDSFORTEGNELSE

1	Innledning.....	3
2	Terreng og grunnforhold.....	4
2.1	Terreng.....	4
2.2	Grunnforhold	4
3	Fjerning av faresone 3130 «Oksenøya».....	5
3.1	Krav til uavhengig kontroll.....	9
4	Oppsummering.....	9

TEGNINGER

<i>Tegning nr.</i>	<i>Beskrivelse</i>	<i>Målestokk/ramme</i>
119008-1	Borplan med markeringer av evt. kvikkleire og berg i dagen	1:1000/A3

VEDLEGG

1	Faktaark kvikkleiresone nr. 3130 «Oksenøya»	4 sider
2	E-post korrespondanse med NVE, datert 13.05-27.05.25	3 sider

REFERANSER

- [1] GrunnTeknikk AS, Teknisk notat 117043n1_Rev C. Områdestabilitet. Datert 27.06.25.
- [2] GrunnTeknikk AS, «117221r1_Rev 2 Geoteknisk datarapport,» mai 2025.
- [3] Brødrene Myhre «Sondeboringsnotat,» september 2017.
- [4] Rambøll «Fornebu 9.6 – Geotekniske prosjekteringsforutsetninger,» april 2017.
- [5] Norconsult AS «52405011-RIG-R01 Rev J01 Grunnundersøkelser - RA Fornebu» 19.06.24.Cowi AS
- [6] Cowi AS, «A269525-NOT-RIG-001 Rev 2.0 Innledende geoteknisk vurdering» 03.10.24.
- [7] Multiconsult AS «10261324-01-RIG-NOT-001 Rev 1 Uavh. kontroll av områdestabilitet» 31.10.24.

1 Innledning

GrunnTeknikk AS er engasjert av Oxenøen Bruk AS v/Mathias Rodny for å bistå med geotekniske vurderinger i en samspillfase i forbindelse med planlagt utbygging av «Oksenøya bruk» på Fornebu i Bærum kommune. Prosjektet vil bestå av mindre småhusbebyggelse (rekkehus) og lave blokker på inntil 5 etasjer.

Figur 1 viser utklipp fra mottatt illustrasjonsplan for prosjektet.



Figur 1 Utklipp fra mottatt illustrasjonsplan.

Områdestabiliteten ifm. prosjektet er tidligere vurdert av GrunnTeknikk, ref. [1], og er funnet å være tilfredsstillende.

I NVEs karttjeneste kom det våren 2025 en kvikkleirefaresone i tomtens nordre del.

Foreliggende notat oppsummer vurderinger ifm. fjerning av ny faresone nr. 3130 «Oksenøya».

2 Terreng og grunnforhold

2.1 Terreng

Terreng i området er relativt flatt, med noen lokalt brattere skråninger mot Forneburingen i øst, samt i nord, hvor det tidligere er lagt ut fylling ifm. flyplassdriften på Fornebu. Det er i sistnevnte skråning det nå er kommet en ny faresone. Skråningene har en helning på ca. 1:2 og høydeforskjell på ca. 5 - 6 m. I følge hoydedata.no og utførte grunnundersøkelser varierer terrenghøydene på tomten mellom ca. kote +3 og +11,5.

2.2 Grunnforhold

Det er utført grunnundersøkelser i planområdet i flere omganger. En detaljert beskrivelse av grunnforhold registrert ved grunnundersøkelsene i planområdet er gitt i geoteknisk datarapport ref. [2]. I tillegg er det tidligere utført grunnundersøkelser i planområdet, ref. [3], på østsiden av Forneburingen, ref. [4], samt langs Forneburingen og rett nord for planområdet, ref. [5].

Generelt indikerer boringene et fastere topplag bestående av fyllmasser/sand/grus/tørreskorpeleire på 1-8 m. Under topplaget viser flere av boringene konstant bormotstand i antatte leirmasser, stedvis definert som sprøbruddmateriale/kvikkleire. Konstant og/eller avtagende bormotstand med dybden kan indikere sprøbruddmateriale/kvikkleire. Dybder til antatt fjell varierende fra 1,2-18,1 m under terreng. Dette stemmer overens med tidligere utført grunnundersøkelser.

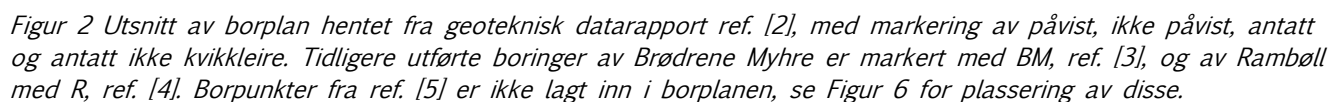
Supplerende prøveserier i punkt 110 og 113, nordvest i området, viser et topplag på 1,5 – 2 m med fyllmasser/tørreskorpeleire. Videre er det leire ned til avsluttet prøvetaking i ca. 7 m dybde. Leiren er generelt bløt, og det er registrert sprøbruddmateriale og kvikkleire.

Det er ikke registrert kvikkleire eller mistanke om kvikkleire fra prøveserier utført i borhull 8, 18, 108 og i punkt R_7 fra ref. [4]. Borhull 18 er plassert i overkant av skråning nord i planområdet, hvor det nå er kommet en ny faresone. Videre har Norconsult AS utført grunnundersøkelser i samme område i 2024, ref. [5]. Punkt BH2 fra ref. [5] er plassert rett nord for punkt 18 på platået, se Figur 6. Det er kun registrert kvikkleire i BH2 fra dybde 10 m under terreng.

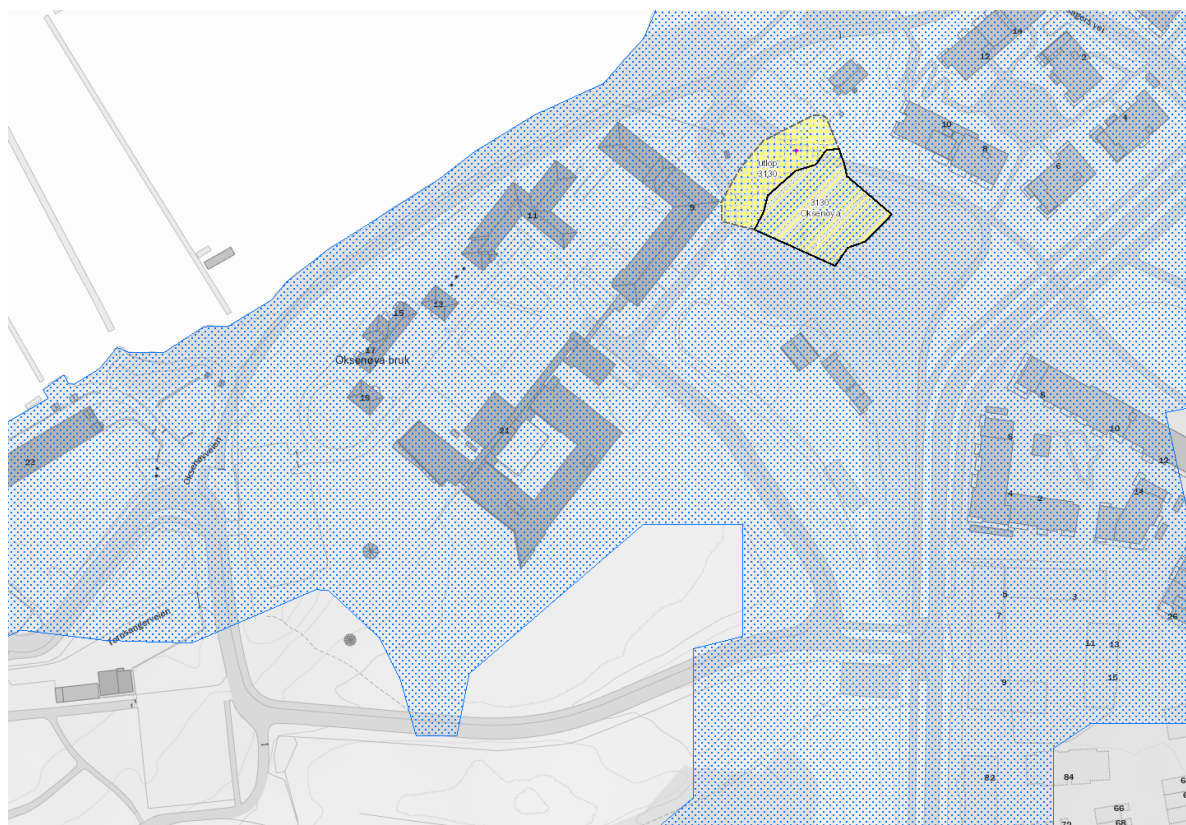
Borhull 8 og 108 er plassert i underkant av skråningen mot Forneburingen i øst, og R_7 er plassert på overkant av skråningen øst for Forneburingen. Videre viser tidligere opptatte prøveserier langs Forneburingen i øst heller ikke sprøbruddmateriale/kvikkleire, ref. [5].

Det er markert påvist, ikke påvist, antatt og antatt ikke kvikkleire i borplan vist i Figur 2:

- Grønne punkter: Prøveserier utført i disse punktene viser at det ikke er sprøbruddmateriale/kvikkleire i det aktuelle punktet.
- Gule punkter: I punkter markert med gult er det vurdert at det mest sannsynlig ikke er sprøbruddmateriale/kvikkleire, fordi sonderingen viser tilsvarende resultater som en nærliggende sonderinger markert med grønn, hvor det er utført prøveserie.
- Røde punkter: Prøveserier har påvist sprøbruddmateriale/kvikkleire.
- Oransje punkter: Totalsonderinger tyder på mulig forekomst av sprøbruddmateriale/kvikkleire, men dette er ikke bekreftet med prøveserier.



Det ble på NVE atlas registret ny en ny faresone nr. 3130 «Oksenøya» den 10.03.2025 som akkurat går over byggegrensen til prosjektet i nord, se Figur 3. Faresonen er utarbeidet av Cowi AS i 2024, ref. [6], og kvalitetssikret av Multiconsult AS i 2024, ref. [7].



Figur 3 Utsnitt av NVEs temakart «kvikkleire» med angitte kvikkleiresoner i området.

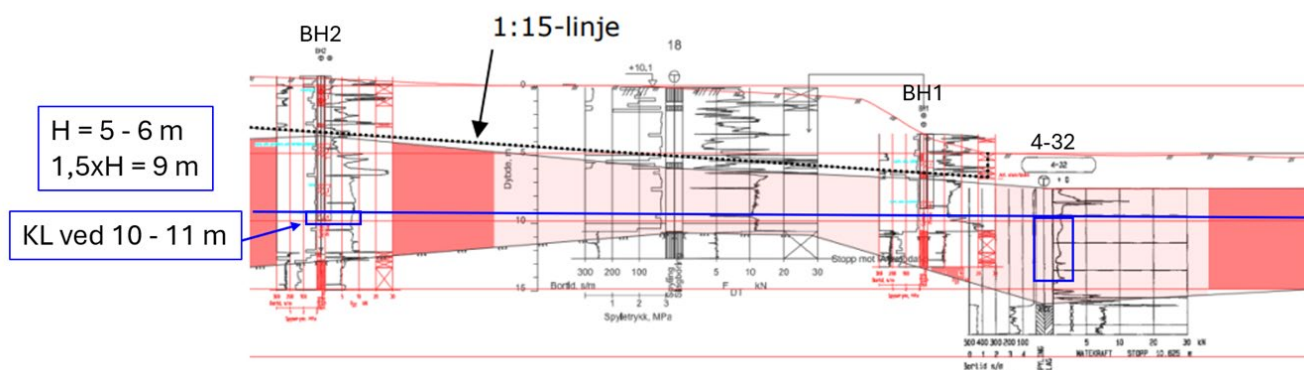
GrunnTeknikk AS har vurdert den samme skråningen ifm. prosjektet (ref. [1]) og vurdert at den ikke er kritisk, basert på at lag med antatt sprøbruddmaterialer/kvikkleire ligger for dypt (profil C hentet fra ref. [1] er vist i Figur 4, plassering av profilet er vist i Figur 2. Dette profilet er plassert rett sør for den nye faresonen, men gjelder samme skråning).



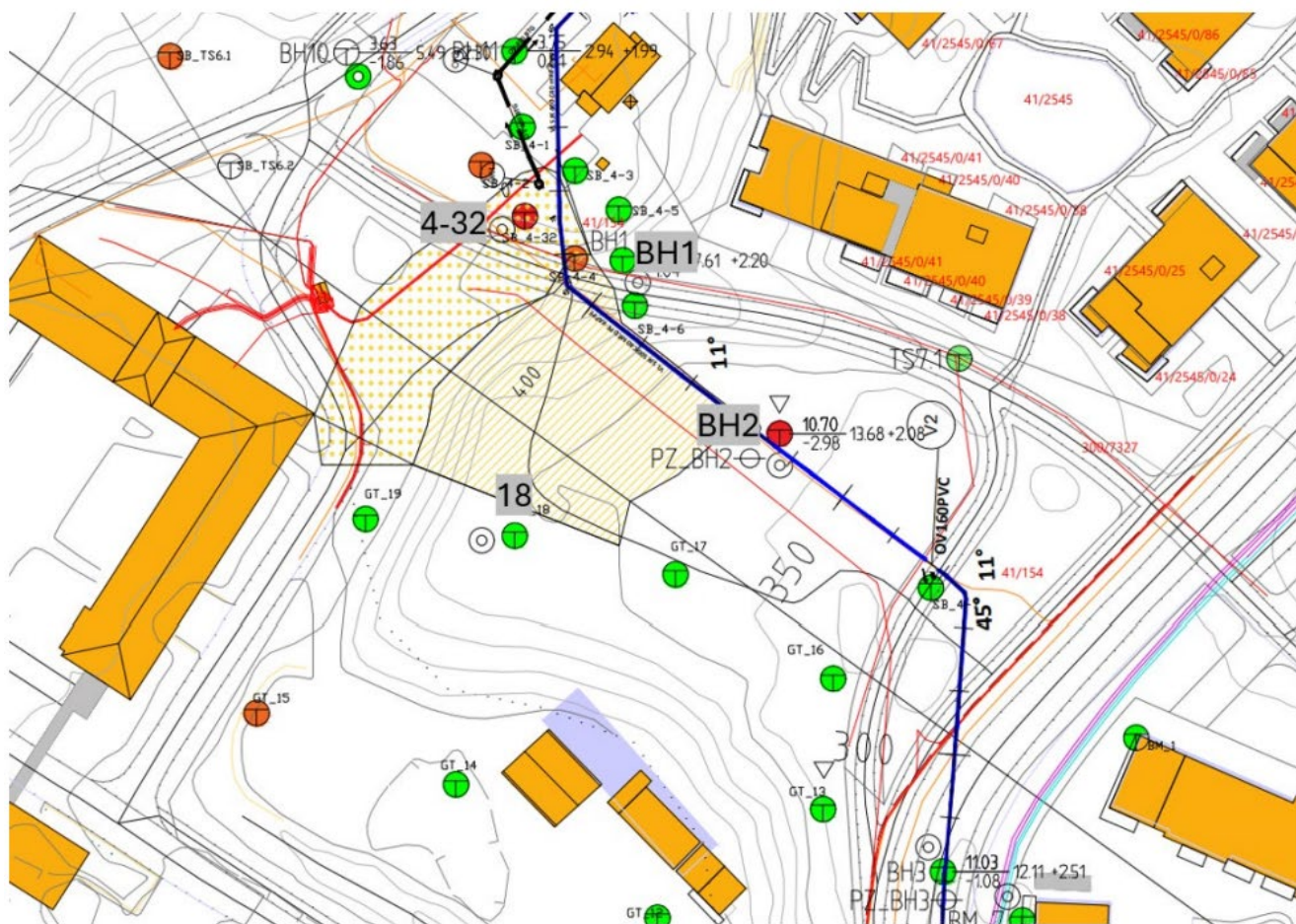
GrunnTeknikk AS har ikke utført supplerende prøveserier ved platået i denne skråningen, men vi mener at det allerede er tilstrekkelig dokumentasjon som viser at kvikkleirelaget ligger dypere enn 1,5*H.

Norconsult AS utførte grunnundersøkelser ifm. VA-prosjektet i 2024, ref. [5]. Det er kun registrert kvikkleire i BH2 (på plataået), fra dybde 10 m under terreng. I resterende borpunkter utført ifm. VA-prosjektet, er leiren ikke registrert som sprøbruddmateriale. Det er også påvist kvikkleire i punkt 4-32 ved bunn av skråningen, ref. kap. 5 i [6].

Områdene der det er registrert kvikkleire i sonderingene er markert med blått i Figur 5, og de relevante punktene er markert i utsnitt av borplan hentet fra ref. [6] vist i Figur 6.



Figur 5 Utsnitt av profil med tolket lagdeling utført av Cowi AS, ref. [6], med markering av områder med påvist kvikkleire med blått.



Figur 6 Utsnitt av borplan hentet fra ref. [6] med markering av relevante punkter.

Videre er det utført prøveserier/naverboringer i punkt 18 og BH1, hvor det ikke er påvist kvikkleire ned til avsluttet prøvetaking hhv. ved ca. 9 m og 5 m dybde, hhv. ref. [2] og [5].

Det er utført tre prøveserier ved/på plataået, hvor ingen viser kvikkleire/sprøbruddmateriale over 10 m dybde. Høyden av den aktuelle skråningen er ca. 5 - 6 m. Dvs. at laget med kvikkleire ligger dypere enn $1,5 \cdot H = 9$ m under plataået, og tolket lag med kvikkleire begrenses til under den blå linjen i Figur

5. Det er dermed ikke fare for områdeskred iht. NVE veileder 1/2019 i den aktuelle skråningen og faresone nr. 3130 «Oksenøya» kan fjernes.

3.1 Krav til uavhengig kontroll

Det er ikke behov for uavhengig kvalitetssikring av vurdering for å fjerne sonen, da det er tilstrekkelig representative prøver som entydig viser at det ikke er kvikkleire i de grunnere lagene (< 9 m dybde), ref. e-post datert 27.05.25 fra NVE (vedlegg 2).

I tråd med anbefaling i NVE veileder 1/2019 melder vi inn vurderingene for fjerning av sonen inn til NVE som en del av oppdraget.

4 Oppsummering

Det er tilstrekkelig representative prøver som entydig viser at det ikke er kvikkleire over dybden 1,5H fra skråningstopp. Det er dermed ikke fare for områdeskred i den aktuelle skråningen og faresone nr. 3130 «Oksenøya» kan fjernes. Det er ikke behov for uavhengig kvalitetssikring av vurdering for å fjerne sonen, ref. e-post datert 27.05.25 fra NVE (vedlegg 2).

Kontrollside

Dokument	
Dokumenttittel: Bærum. Oksenøya Bruk, Fornebu, Vurderinger ifm. fjerning av ny faresone nr. 3130 «Oksenøya»	Dokument nr: 118949n2
Oppdragsgiver: Oxenøen bruk AS	Dato: 27.06.2025
Emne/Tema: Fjerning av faresone	

Sted		
Land og fylke: Norge, Akershus	Kommune: Bærum	
Sted: Fornebu		
UTM sone: UTM32V	Nord: 6641099.1	Øst: 589764.7

Kvalitetssikring/dokumentkontroll				
Rev.	Revisjonsgrunnlag	Egenkontroll:	Intern systematisk kontroll:	Godkjent av:
0	Originaldokument	26.06.25 Rebecca Halvarsson	27.06.2025 Knut Erik Lier	27.06.2025 Knut Erik Lier



TEGNFORKLARING :

- Dreiesondering

○ Enkel sondering

▽ CPT sondering
- ☆ Fjellkontrollboring

● Dreietrykksondering

⊕ Totalsondering
- Prøvegrop

+ Vingeboring

⊙ Prøveserie
- ⊖ Poretrykksmåling

^^ Fjell i dagen

● Naverboring

Borhull nr. $\frac{\text{Terreng (bunn) kote}}{\text{Antatt bergkote}}$ Boret dybde + (boret i berg)

Kartgrunnlag: motatt underlag fra kunde
Koordinatsystem og høydesystem: UTM32V og NN2000

Borpunkt BM_25-43, ref. [1]
Borpunkt 1-20, G1-G3 - 117221r1
Supplerende boringer 2025: 101-113

1	Med tolkning av borehull med kvikkleire og med mulig/antatt ikke/ ikke kvikkleire	20.05.25	RH	KEL
Rev.	Beskrivelse	Dato	Tegn.	Kontr.
Oxenøen Bruk AS Bærum. Oksenøya bruk Borplan med «trafikklyskart»		Dato	Tegn.	Kontr.
		29.04.25	RH	KEL
		Målestokk 1 : 1500	Originalformat A3	
		Status Tegning i rapport		
		Tegningsnummer	Rev.	
		119008-1	1	



www.grunnteknikk.no
Tlf.:45904500

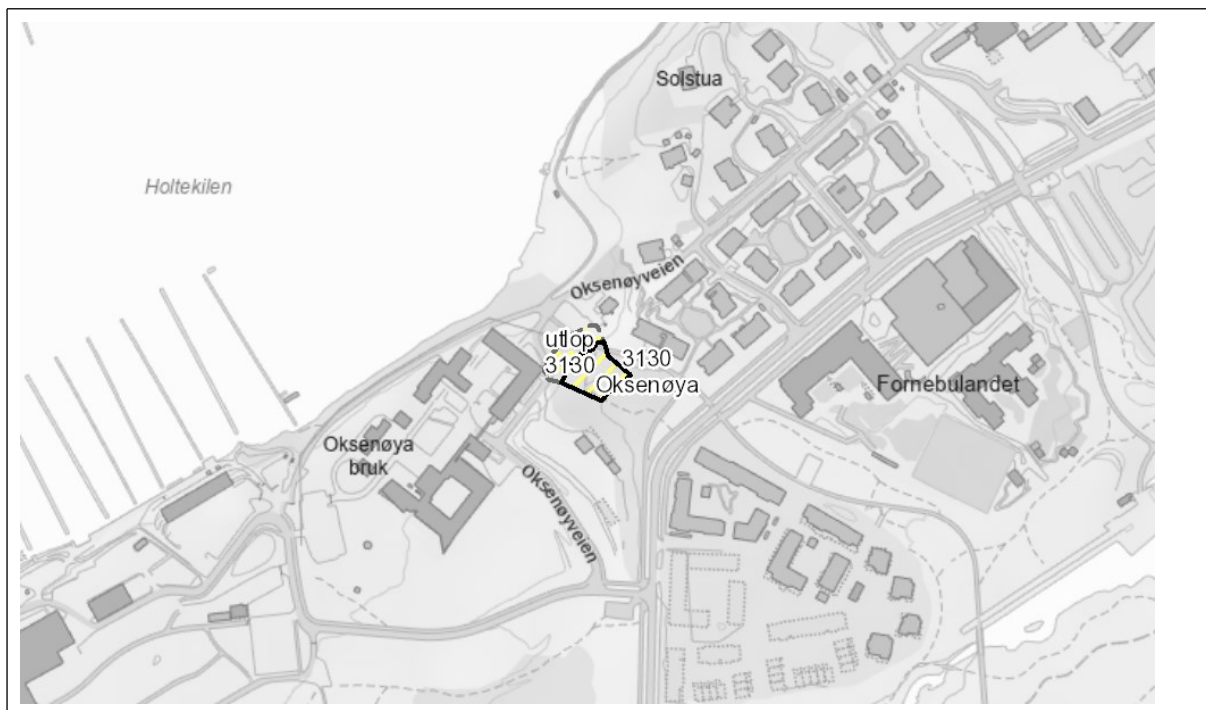


NVE

Norges vassdrags-
og energidirektorat

3130: Oksenøya - Kommune: Bærum

Faregradklasse	Lav
Konsekvensklasse	Alvorlig
Risikoklasse	3
Grunnforhold	Kvikkleire påvist, sikkerhetsfaktor > 1,4
Sonestatus	Supplerende undersøkelser/stabilitetsberegning
Opprettet	10.03.2025
Sist oppdatert	20.03.2025
Sist oppdatert av	COWI AS



Bemerkninger

20.03.2025	Ifbm etablering av ny høytrykksvannledning på Fornebu ble det utført grunnundersøkelser hvor det i ett undersøkelsespunkt ble påvist kvikkleire. SVV har tidligere påvist kvikkleire i ett undersøkelsespunkt i samme område. Det er foretatt en utredning av sonen, hvor det er lagt til grunn et "worst case" jordprofil med fyllmasser direkte over kvikkleire ned til berg i hele profilet. Utredningen er kvalitetssikret av uavhengig foretak. I skråning ved strandlinja mot Holtekilen viser stabilitetsberegninger anstrengt stabilitet $< 1,4$. Det vurderes at rotasjonsskred er den mest aktuelle skredmekanismen i strandlinja. Beregningene er konservative, da det ikke er utført tilstrekkelig undersøkelser her. Ytterligere undersøkelser kan vise bedre grunnforhold enn lagt til grunn i beregningen.
------------	---

Referanser

Cowi AS A269525-NOT-RIG-001 NY VL Oksenøya-Lomviveien datert 10.03.2024

Fareberegning

Faktor	Beskrivelse	Faregrad	Score	Vekt	Poeng
Skredaktivitet	Ingen registrert skredaktivitet	Ingen	0	1	0
Skråningshøyde i meter	< 15 m	< 15	0	2	0
Forkonsolidering pga terrengsenkning	Antar worst case	1,0-1,2	3	2	6
Poretrykk	Svakt poreovertrykk. 0,6 m gir 6 kPa overtrykk.	0-10	1	3	3
Kvikkleiremektighet	Antar worst case	$> H/2$	3	2	6
Sensitivitet	Registrert sensitivitet mellom 41-100	30-100	2	1	2
Erosjon	Ingen erosjon registrert	Ingen	0	3	0

Inngrep	Fylling for tidligere flystripe er delvis fjernet og kan sees på som en avlastning av terreng. Det ble lagt ut en fylling rundt år 2008 i bunn av østre skråning som kan sees på som en liten forbedring av stabiliteten. Score settes konservativt til 0.	Ingen	0	3	0
Total poengsum					17
Prosent av maks					33,333 33
Sist oppdatert	12.03.2025				

Konsekvensberegning					
Faktor	Beskrivelse	Konsekvens	Score	Vekt	Poeng
Boligheter	Ingen boligheter i sonen	Ingen	0	4	0
Næringsbygg	Utløpsområdet tangerer næringsbygg i sørvest. Antar at >50 personer jobber i Oksenøyveien 80. Score settes konservativt til 3.	> 50 personer	3	3	9
Annen bebyggelse	Ingen annen bebyggelse i faresonen	Ingen	0	1	0
Veier	Oksenøyveien i utløpsområdet, ikke registrert ÅDT. Antar 100-1000.	100-1000	1	2	2
Toglinje	Ingen toglinje	Ingen	0	2	0
Kraftnett	Lokalt kraftnett	Lokal	0	1	0
Oppdemning	Åpent terreng	Ingen	0	2	0
Total poengsum					11

Prosent av maks					24,444 44
Sist oppdatert	12.03.2025				

202500397-39 - Faresone «Oksenøya» nr. 3130 - tilleggskdokumentasjon (27.05.2025)

Fra: Ellen Elizabeth Davis Haugen "edha@nve.no"

Til: Rebecca Halvarsson "rebecca@grunnteknikk.no"

Kopi: Jon Adersen Gulbrandsen "jon@grunnteknikk.no", Knut Erik Lier "knut.erik@grunnteknikk.no"

Vedlegg: image005.png, image004.png, image001.png, image003.jpg, image002.png

Hei,

Med bakgrunn i den vurderingen som dere har gjort, så ser det ut som det er grunnlag for å fjerne sonen som kvikkleiresone. Jeg trodde opprinnelig at hele den rosa skravuren i terrengsnittet var tolket kvikkleire, men ut fra det dere beskriver så er dette altså leire, mens påvist kvikkleire/sprøbruddmateriale ligger dypere.

For å melde inn at sonen kan fjernes, så må det lages et notat som oppsummerer de vurderingene som er gjort. Det må komme frem at det er tilstrekkelig representative prøver som viser entydig at det ikke er kvikkleire i de grunnere lagene. Så fremt det er tilstrekkelig grunnundersøkelser som entydig viser dette, så er det ikke krav om uavhengig kvalitetssikring, jf. Spørsmål 2 på [Spørsmål og svar om kvikkleireveilederen - NVE](#). Notat og aktuelle grunnundersøkelsesrapporter meldes inn via NVEs digitale innmeldingsløsning.

Venleg helsing

Ellen Davis Haugen

Senioringeniør

Skred- og vassdragsavdelinga

Flom- og skredseksjonen

Telefon: (+47) 22 95 00 00

Direkte: (+47) 22 95 97 72

Norges vassdrags-
og energidirektorat

Fra: Rebecca Halvarsson <rebecca@grunnteknikk.no>

Sendt: mandag 26. mai 2025 12:43

Til: Ellen Elizabeth Davis Haugen <edha@nve.no>

Kopi: Jon Adersen Gulbrandsen <jon@grunnteknikk.no>; Knut Erik Lier <knut.erik@grunnteknikk.no>

Emne: SV: 202500397-39 - Faresone «Oksenøya» nr. 3130

Hei igjen,

Takk for tilbakemelding. Vi har ikke utført supplerende prøveserier ved platået i denne skråningen, men vi mener at det allerede er tilstrekkelig dokumentasjon som viser at kvikkleirelaget ligger dypere enn $1,5 \cdot H$.

Vi har nå mottatt datarapporten med grunnundersøkelsene som er utført ifm. VA-prosjektet (vedlagt rapport V.09). Det kun er registrert kvikkleire i BH2 (på platået), fra dybde 10 m under terreng. I resterende borpunkter utført ifm. prosjektet, er leiren ikke registrert som sprøbruddmateriale. Det er også påvist kvikkleire i punkt 4-32 ved bunn av skråningen, ref. kap. 5 i vurderingsnotat 3130 Oksenøya vedlagt.

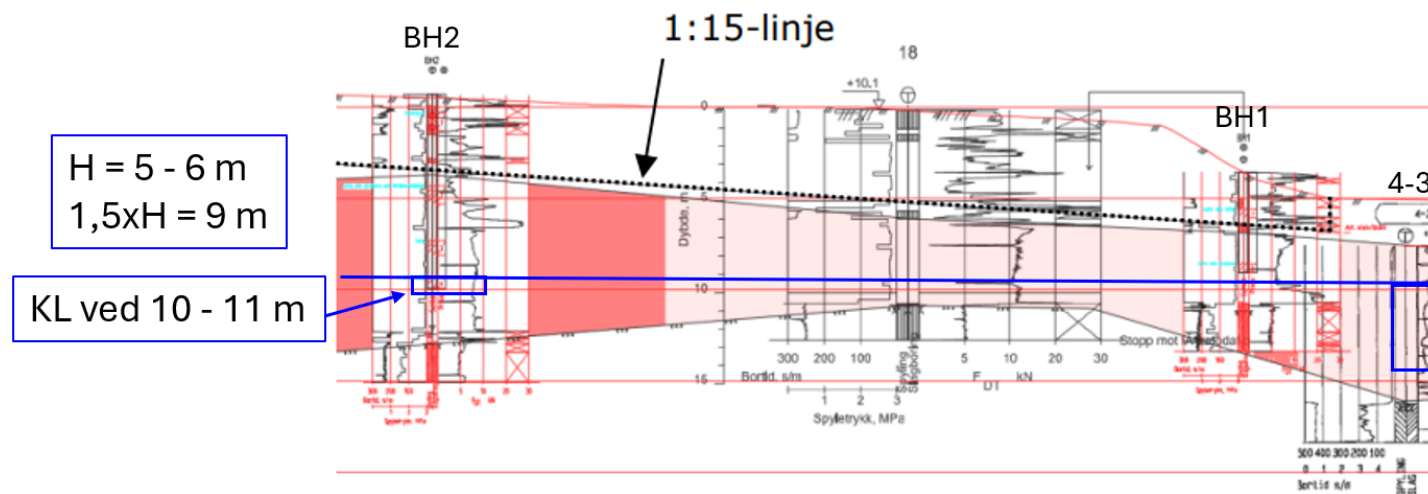
Jeg har markert områdene der det er registrert kvikkleire i sonderingene med blått i figuren under, og markert de relevante punktene i borplan under.

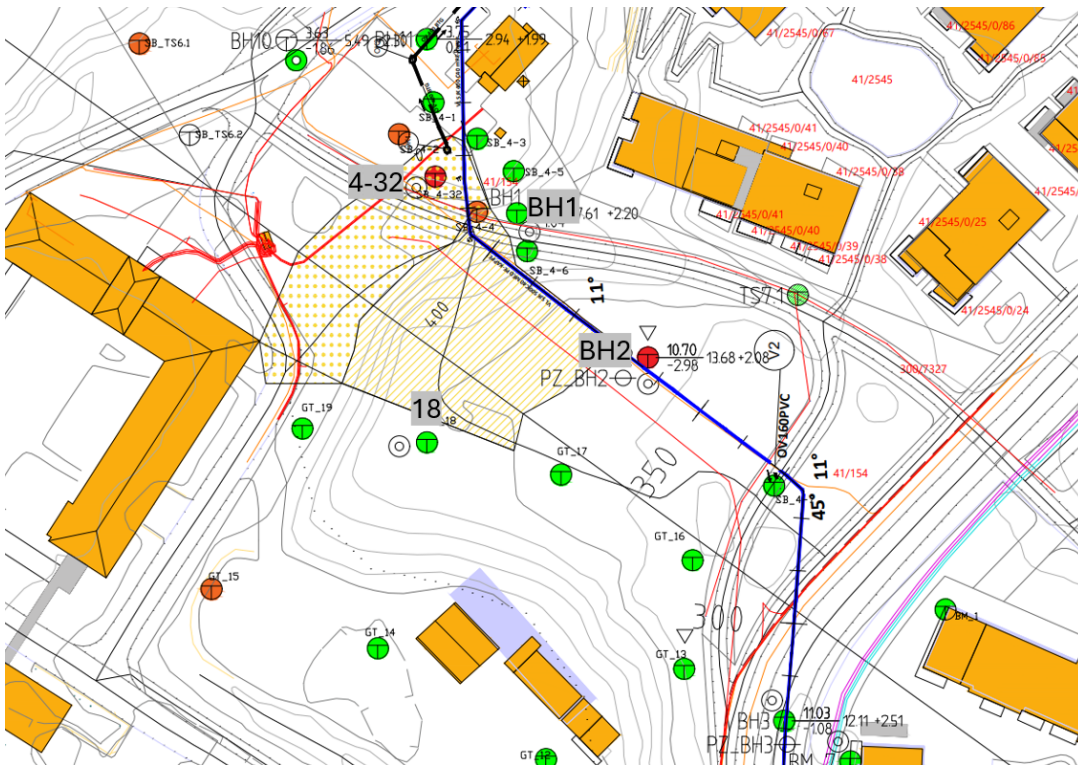
Videre er det utført prøveserier/naverboringer i punkt 18 og BH1, hvor det ikke er påvist kvikkleire ned til avsluttet prøvetaking hhv. ved ca. 9 m og 5 m dybde. Se side 18 i vedlagt rapport 117221r1_Rev 2 og side 23 i rapport V.09.

Siden det er utført tre prøveserier ved/på platået, hvor ingen viser kvikkleire/sprøbruddmateriale over 10 m dybde, tenker vi at dette bør være tilstrekkelig dokumentasjon for å argumentere at tolket kvikkleirelag burde begrenses til under linjen jeg har markert med blått i figuren under. Dvs. dypere enn $1,5 \cdot H = 9$ m under platået (høyden av skråningen er ca. 5 - 6 m).

Jeg lurer derfor på om du er enig i at dette er tilstrekkelig informasjon, eller om det fortsatt er behov for supplerende undersøkelser utover dette for å få fjernet sonen?

Gi gjerne beskjed dersom noe er uklart eller om du har tid til en kort prat på teams.





Med vennlig hilsen

Rebecca Halvarsson

Direktenr.: +47 99365979

Sentralbord: +47 45904500

rebecca@grunnteknikk.no



Postadresse: Pb. 37, 3108 VEAR

Besøksadresse: Vollsveien 19, 1366 Lysaker

Fra: Ellen Elizabeth Davis Haugen <edha@nve.no>

Sendt: torsdag 15. mai 2025 15:53

Til: Rebecca Halvarsson <rebecca@grunnteknikk.no>

Kopi: Jon Adersen Gulbrandsen <jon@grunnteknikk.no>; Knut Erik Lier <knut.erik@grunnteknikk.no>

Emne: 202500397-39 - Faresone «Oksenøya» nr. 3130

Hei,

COWI har vurdert skredmekanisme for faresone Oksenøya iht. Figur 4.5 i NVE veileder 1/2019, og funnet at b/D-forholdet er mindre enn 40 %. På grunnlag av dette har de tegnet en faresone for rotasjonsskred.

Det står ikke presisert i kvikkleireveilederen (eller i NIFS-rapport 14/2016) hvordan man vurderer skredmekanisme om b/D-forholdet er 0, slik det er i dette tilfellet. NVE har generelt sagt at om det ikke er påtruffet kvikkleire/sprøbrudd over dybden 1,5H fra skråningstopp, så er det ikke områdeskredfare – verken retrogressivt eller store rotasjonsskred. Da kan området meldes inn som ikke fare for områdeskred. Bakgrunnen for 1,5H ligger i kartleggingsmetodikken (NVE Ekstern rapport 9/2020, figur 3), der dette er maks anbefalt boreddybde i platåterreng. Men i dette tilfellet på Fornebu, så ser det ut til at kvikkleira ligger grunnere enn 1,5H, og med bakgrunn i dette så er det korrekt at det blir en faresone iht. dagens regelverk.

Jeg ser at COWI skriver i sin innmelding «Beregningene er konservative, da det ikke er utført tilstrekkelig undersøkelser her. Ytterligere undersøkelser kan vise bedre grunnforhold enn lagt til grunn i beregningen». Dersom dere har gjort noe supplerende undersøkelser som entydig viser at kvikkleirelaget ligger dypere enn 1,5H, så kan det være grunnlag for å fjerne sona. En slik utredning trenger ikke uavhengig kvalitetssikring, da det er grunnundersøkelsene begrunner endringen, se spm. 2 på [Spørsmål og svar om kvikkleireveilederen - NVE](#).

Venlig hilsning
Ellen Davis Haugen

Senioringeniør
Skred- og vassdragsavdelinga
Skredseksjonen
Telefon: (+47) 22 95 00 00
Direkte: (+47) 22 95 97 72



Fra: Rebecca Halvarsson <rebecca@grunnteknikk.no>

Sendt: tirsdag 13. mai 2025 17:09

Til: Ellen Elizabeth Davis Haugen <edha@nve.no>

Kopi: Knut Erik Lier <knut.erik@grunnteknikk.no>; Jon Adersen Gulbrandsen <jon@grunnteknikk.no>

Emne: Faresone «Oksenøya» nr. 3130

Hei,

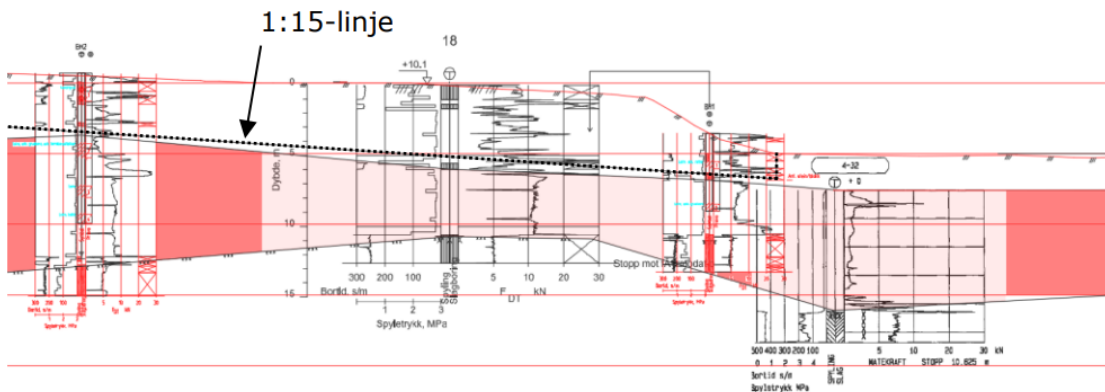
Vi holder på med en jobb på Oksenøya bruk på Fornebu og oppdaget nå at det har blitt registrert en faresone («Oksenøya» nr. 3130), som akkurat går over byggegrensen til prosjektet, se vedlegg for vurdering og uavhengig kvalitetssikring.

Vi har tidligere vurdert den samme skråningen ifm. prosjektet og vurdert at den ikke er kritisk, basert på at lag med antatt sprøbruddmaterialer/kvikkleire ligger dypere enn 1:15 linjen tegnet opp fra 0,25xH under skråningsfot (se profil C i figur 17 i notat117043n1_RevB vedlagt, plassering av profilet er vist i figur 14. Dette profilet er plassert rett sør for den nye faresonen, men gjelder samme skråning). Til info er denne skråningen fyllingen fra den gamle flyplassen på Fornebu.

Ser fra vurderingsrapporten for den aktuelle sonen at COWI har tolket tilsvarende lagdeling (noe mer konservativt) i profilet som sonen er basert på og har vist at 1:15-linjen ikke treffer dette laget, se figuren under. Vi mener at dette er tilstrekkelig grunnlag for å kunne argumentere for at det ikke er en faresone.

COWI

NY VL OKSENØYA - LOMVIVEIEN 25



Figur 25: Utsnitt av terrengsnitt benyttet i stabilitetsberegninger med utførte totalsonderinger i området. All leire er markert med rødt.

Det vi lurer på er om du har tid til en kort prat om hvordan vi kan gå frem her? Vi tenker jo at det burde være unødvendig at vi skal gjøre en ny vurdering her for å revidere sonen, som igjen må kvalitetssikres.

Med vennlig hilsen

Rebecca Halvarsson

Direktenr.: +47 99365979

Sentralbord: +47 45904500

rebecca@grunnteknikk.no



Postadresse: Pb. 37, 3108 VEAR

Besøksadresse: Vollsveien 19, 1366 Lysaker