

Til: Kvina Maskin AS/Farsund kommune
Kopi:
Utarbeidet av Leif Tore Larsen
Kontrollert av Dagfin Skaar AS v/Lars Haugan

Dokument: G-not-001 2227.00
Prosjekt: Brannstasjonstomt Vanse
Oppdragsnr.: 2227.00
Dato: Flekkefjord, 31.10.2025

Brannstasjonstomt Vanse

G-not-001 Geoteknisk prosjektering

Sammendrag

Pilar Byggrådgivning AS er engasjert av Kvina Maskin AS/Farsund kommune for å utføre geoteknisk prosjektering av ny brannstasjonstomt på eiendom 25/1 i Vanse i Farsund kommune.

Dette notatet inneholder geotekniske prosjektering av grunnarbeider knyttet til opparbeidelsen av tomta.

Byggingen av brannstasjonen skal lyses ut som en totalentreprise. Opparbeidelsen av tomta skal utføres av tiltakshaver Farsund kommune før utlysning. Pilar sitt oppdrag er begrenset til detaljprosjektering av tomteopparbeidelsen.

Grunnforholdene på tomta består generelt av 0,6 – 1,0 meter matjord over friksjonsmasser av sand, grus og stein (antatt morene). Grunnvannstanden er målt til 2,4 meter under terreng (ca. kt. +5).

Den aktuelle tomta vurderes å være godt egnet for direktefundamentering av det planlagte bygget. Totalentreprenøren må utføre detaljprosjektering med vurdering av nødvendige fundamentstørrelser og vurdering av setninger.

Anbefalt utførelse for opparbeidelse av tomta er oppsummert i kap. 6.2.

00	31.10.2025	Første utsendelse	LTL	LH	LTL
REV.	DATO	BESKRIVELSE AV ENDRING	UTARBEIDET	KONTROLLERT	GODKJENT

1. Innledning

Pilar Byggrådgivning AS er engasjert av Kvina Maskin AS/Farsund kommune for å utføre geoteknisk prosjektering av ny brannstasjonstomt på eiendom 25/1 i Vanse i Farsund kommune.

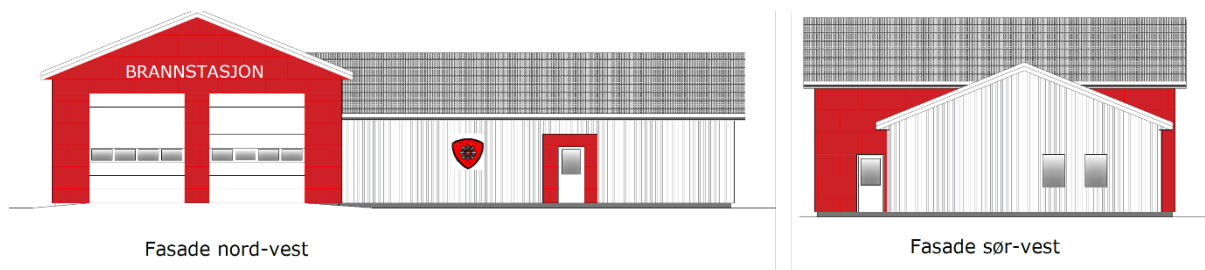
Dette notatet inneholder geotekniske prosjektering av grunnarbeider knyttet til opparbeidelsen av tomta.

Byggingen av brannstasjonen skal lyses ut som en totalentreprise. Opparbeidelsen av tomta skal utføres av tiltakshaver Farsund kommune før utlysning. Pilar sitt oppdrag er begrenset til detaljprosjektering av tomteopparbeidelsen.

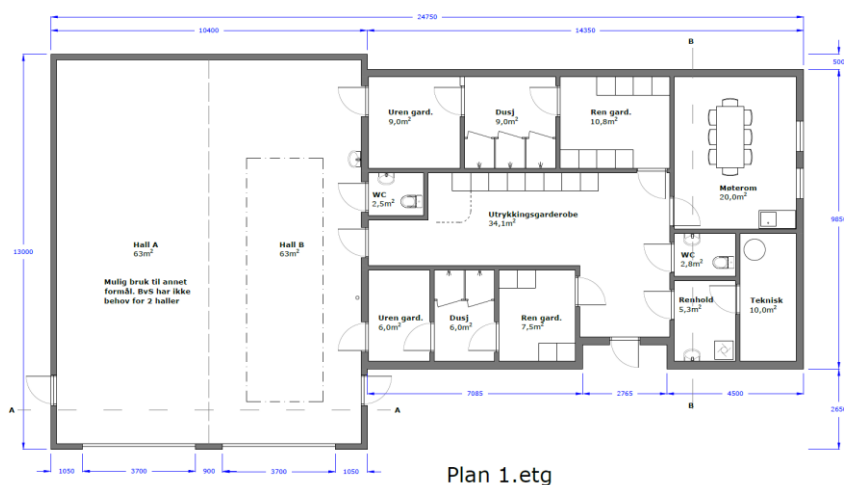
2. Tiltaket

Tiltaket består av en ny brannstasjon/garasje i én etasje. Bygget skal hovedsakelig inneholde garasjer, møterom og garderober. Brannstasjonen skal ikke være døgnbemannet, men fungere som en desentralisert lokasjon for det lokale brannvesenet. Bygget har et fotavtrykk på ca. 280 m².

Gulv skal etableres på kt. +7,7 (NN2000), dvs. ca. 30 cm over dagens terreng på tomta.



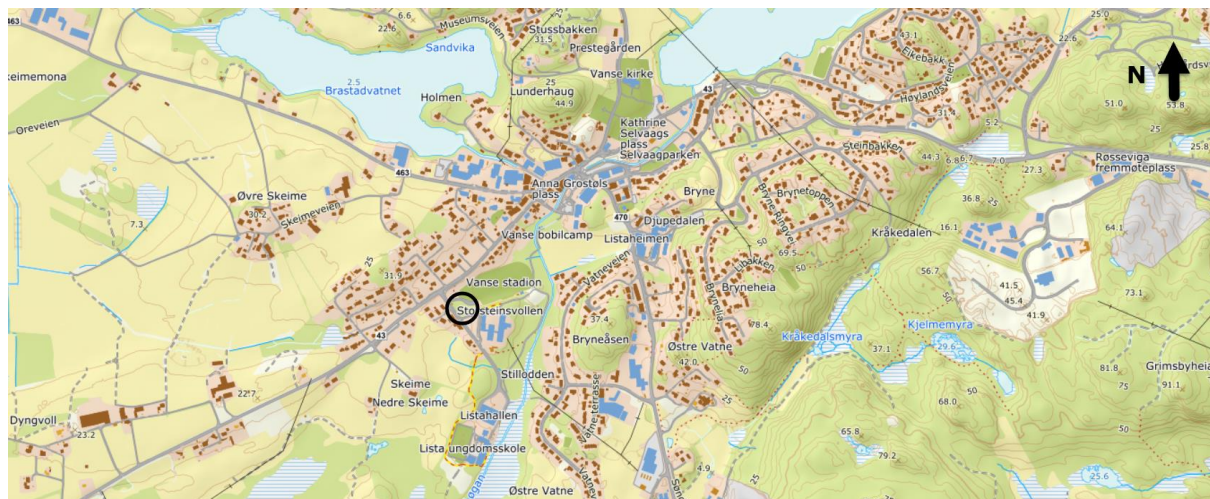
Figur 1 Utklipp fra tegning utarbeidet av Farsund kommune, tegning 001-rev C, datert 18.08.2025



Figur 2 Utklipp fra tegning utarbeidet av Farsund kommune, tegning 001-rev C, datert 18.08.2025

3. Terreng og grunnforhold

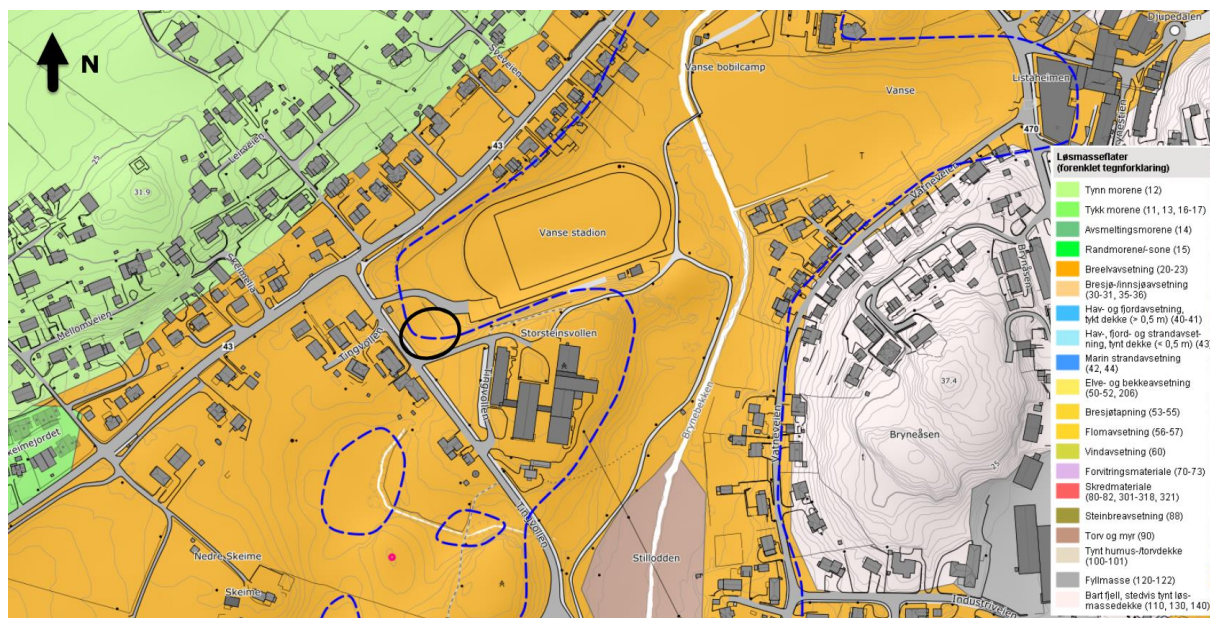
Den aktuelle tomta ligger ved Vanse stadion ca. 0,5 km sør for Vanse sentrum, se figur 3.



Figur 3 Oversiktskart, norgeskart.no

3.1. Kvartærgeologisk kart

Kvartærgeologisk kart fra NGU viser at tomta ligger innen område klassifisert som «*breekvavsetning*». Eiendommen ligger akkurat på marin grense. Kvartærgeologisk kart indikerer en bergblotning på Storsteinsvollen, ca. 100 med øst for tomta.



Figur 4 Kvartærgeologisk kart og marin grense. Svart runding indikerer tiltakets plassering.

3.2. Historiske bilder

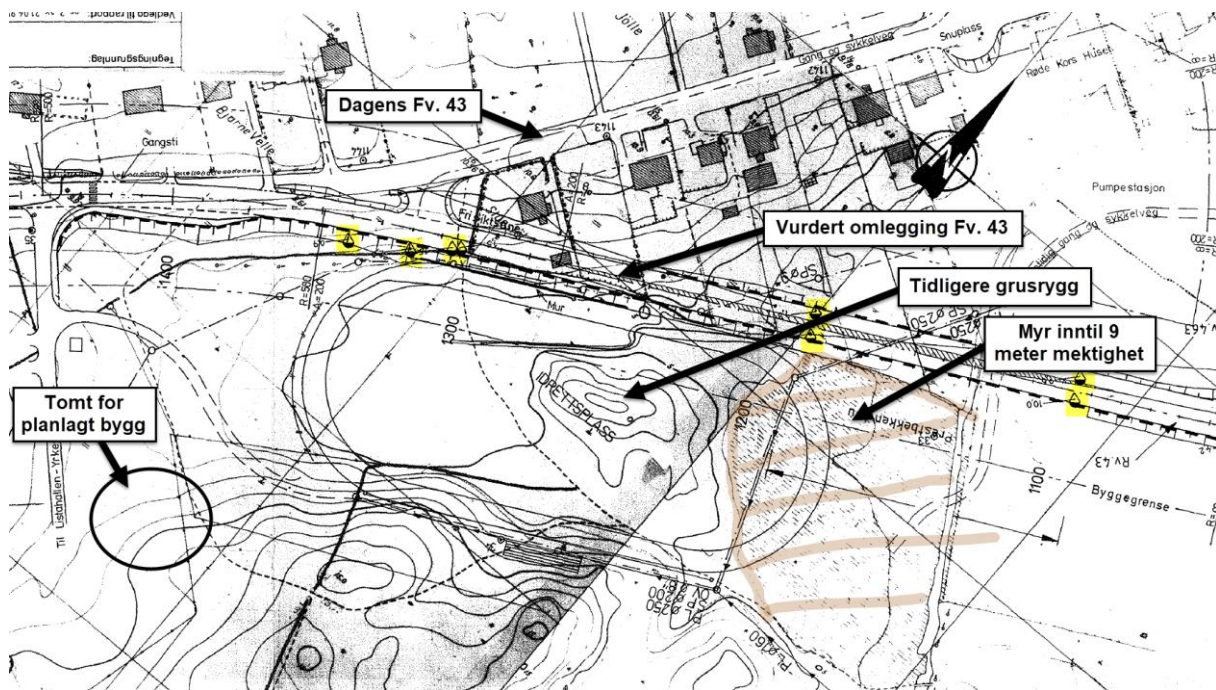
Historiske flyfoto i perioden 1956 – 2023 viser at området tidligere har vært benyttet til jordbruk. Det har også tidligere vært et bygg like nordøst for tiltaket. Se historiske flyfoto på figur 5.



Figur 5 Flyfoto fra perioden 1956 – 2023 samt omtrentlig plassering av planlagt bygg, kart.finn.no

3.3. Tidligere undersøkelser

Det ble i 1984 [1] og 1995 [2] utført grunnundersøkelser i forbindelse med mulig omlegging av Fv. 43. Undersøkelsene viser et myrområde med torvtykkelse på inntil 9 meter over sand/silt i et område nordøst for idrettsbanen. Mektigheten av torva avtar mot sør slik at det kun er de nordøstre delene av idrettsbanen som ligger på områder med torv. Se figur 6.



Figur 6 Tidligere grunnundersøkelser utført av SVV

I 2005/2006 ble det utført en mengde totalsonderinger og noen prøveserier av Ing. R. Rose ved den nordøstre enden av løpebanen. Bakgrunnen for undersøkelsene har vært større setninger. Undersøkelsene bekrefter grunnforholdene som er beskrevet i SVV sine rapporter fra 1984 og 1995. Det ble blant annet i punkt 12 tatt opp prøver som viser torv fra 0 – 10 meter og sand/morene fra 10 – 11 meter.

3.4. Befaring

Det ble gjennomført befaring på tomte den 29.10.2025 i forbindelse med prøvegraving.

På befaringen ble det registrert antatt berg i dagen flere steder øst for tomte, se figur 7. Plassering av antatt berg i dagen er vist på situasjonsplanen på figur 8. Det kan ikke utelukkes at enkelte av bergblotningene kan være større blokk.

Berget i området virker generelt veldig oppknust («råttent berg»).

Beliggenhet av antatt berg i dagen samsvarer med indikert bergblotning på kvartærgeologisk kart.



Figur 7 Berg i dagen ca. 50 meter øst for tomte

3.5. Prøvegraving

Det ble utført prøvegraving med 4 stk. prøvesjakter den 29. oktober 2025. Punkt P1 – P3 ble avsluttet i løsmasse mens punkt P4 ble avsluttet ved antatt berg. Se plassering av gravepunktene i figur 8.



Figur 8 Situasjonsplan med plassering av prøvesjakter, antatt berg i dagen og omtrentlig plassering av tiltaket.

Grunnforholdene på tomte består generelt av 0,6 – 1,0 meter matjord over friksjonsmasser. Friksjonsmassene er usorterte og inneholder blandede fraksjoner hovedsakelig sand, grus og stein. I dybder tilsvarende grunnvannstanden er det registrert et tynt lag med antatt finsand eller silt. Basert på relativt stor gravemotstand og usorterte masser antas løsmassene å være morene.

I punkt P4 som ligger like øst for planlagt bygg er det registrert berg på kt. +6,0. Det antas at bergnivået synker mot vest.

Grunnvannstanden ble målt etter at gropene hadde stått åpne i 1 – 2,5 time. Grunnvannstanden ligger på kt. +5 ± 20 cm i samtlige punkt. Dette tilsvarer grunnvann 2,4 meter under terreng.

Grunnvannstanden så ut til å stabilisere seg i løpet av få minutter, så massene vurderes dermed å være noe permeable. Det må forventes at grunnvannstanden varierer med nedbør og årstider.

Foto og detaljert info fra prøvegravingen fremgår av vedlegg 1.

4. Regelverk og prosjekteringsforutsetninger

Det er gjort en vurdering av regelverk og prosjekteringsforutsetninger.

4.1. Regelverk

Følgende lover, forskrifter og standarder legges til grunn for den geotekniske prosjekteringen:

- Plan- og bygningsloven med TEK 17 og SAK 10
- NS-EN 1990:2002+NA:2016
- NS-EN 1997-1:2004+NA:2024
- NS-EN 1998-1:2004+NA:2021

I tillegg er følgende veiledninger benyttet:

- Statens vegvesen Håndbok N200:2024, N400:2025, N-V220:2025 og V221:2025
- NVE kvikkleireveileder 1/2019

4.2. Klassifisering

Basert på foreliggende tiltak er klassifisering for den geotekniske prosjekteringen valgt i henhold til tabell 1.

Tabell 1 Klassifisering geoteknisk prosjektering

Klassifisering regelverk	Henvisning	Valg
Tiltaksklasse	SAK 10	1 ^{A)}
Sikkerhetsklasse flom	TEK17 §7-2	-
Sikkerhetsklasse skred	TEK17 §7-3	-
Konsekvensklasse/pålitelighetsklasse (CC/RC)	NS-EN 1990:2002	1
Geoteknisk kategori	NS-EN 1997-1:2004	2
Prosjekteringskontrollklasse	NS-EN 1990:2002	PKK1
Utførelseskontrollklasse	NS-EN 1990:2002	UKK1
Partialfaktor for materialegenskaper, drenert	NS-EN 1997-1:2004	1,25
Partialfaktor for materialegenskaper, udrenert	NS-EN 1997-1:2004	1,4
Seismisk klasse	NS-EN 1998-1:2004	IIIa ^{B)}
Seismisk grunntype	NS-EN 1998-1:2004	E ^{C)}
^{A)} Opparbeidelse av tomt for ny brannstasjon/garasje vurderes til å ha liten kompleksitet og vanskelighetsgrad, og hvor feil eller mangler kan føre til mindre konsekvenser for helse, miljø og sikkerhet. ^{B)} Brannstasjoner er oppgitt som seismisk klasse IIIa i NS-EN 1998-1 tabell NA.4 (902) ^{C)} Seismisk grunntype basert på sand/grus med $k_{2,max} < 180$ og dybde til berg ≥ 5 meter		

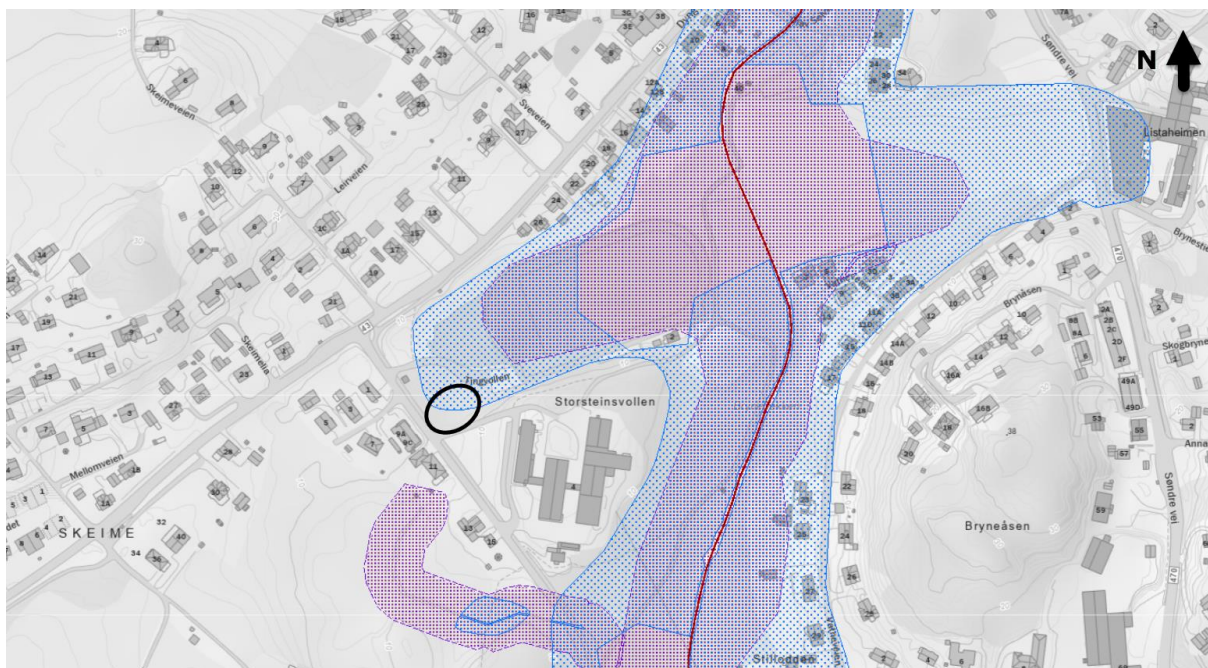
4.3. Kontroll

Basert på utført klassifisering (PKK1/UKK1) gjelder egenkontroll av prosjektering og utførelse.

Tiltaksklasse 1 krever ikke obligatorisk uavhengig kontroll for kontrollområdet geoteknikk i henhold til SAK 10.

5. Flom og skredfare, TEK 17 §7-1

I henhold til TEK 17 §7-1 skal byggverk plasseres, prosjekteres og utføres slik at det oppnås tilfredsstillende sikkerhet mot skade eller vesentlig ulempe fra naturpåkjenninger. Naturpåkjenninger kan være flom, stormflo og skred.



Figur 9 Utklipp fra NVE Atlas 30.10.2025 med aktsomhetskart flom, skred i bratt terreng og kvikkleireskred

5.1. Flom, TEK 17 §7-2

Tiltaksområdet ligger i henhold til NVE Atlas (30.10.2025) ikke innenfor aktsomhetsområde for flom. Det forutsettes tilstrekkelig overvannshåndtering på området. TEK 17 §7-2 flomfare anses som ivaretatt.

5.2. Skred, TEK 17 §7-3

Tiltaksområdet ligger i henhold til NVE Atlas (30.10.2025) ikke innenfor aktsomhetsområde for skred i bratt terreng, herunder snøskred, steinsprang, fjellskred eller jord- og flomskred.

Tiltaksområdet ligger delvis innenfor aktsomhet kvikkleireskred, se figur 9. Tiltaket må dermed vurderes i henhold til NVE 1/2019 Sikkerhet mot kvikkleireskred [3]. Stegvis prosedyre er oppsummert i tabell 2.

Tabell 2 Prosedyre for utredning av områdeskredfare

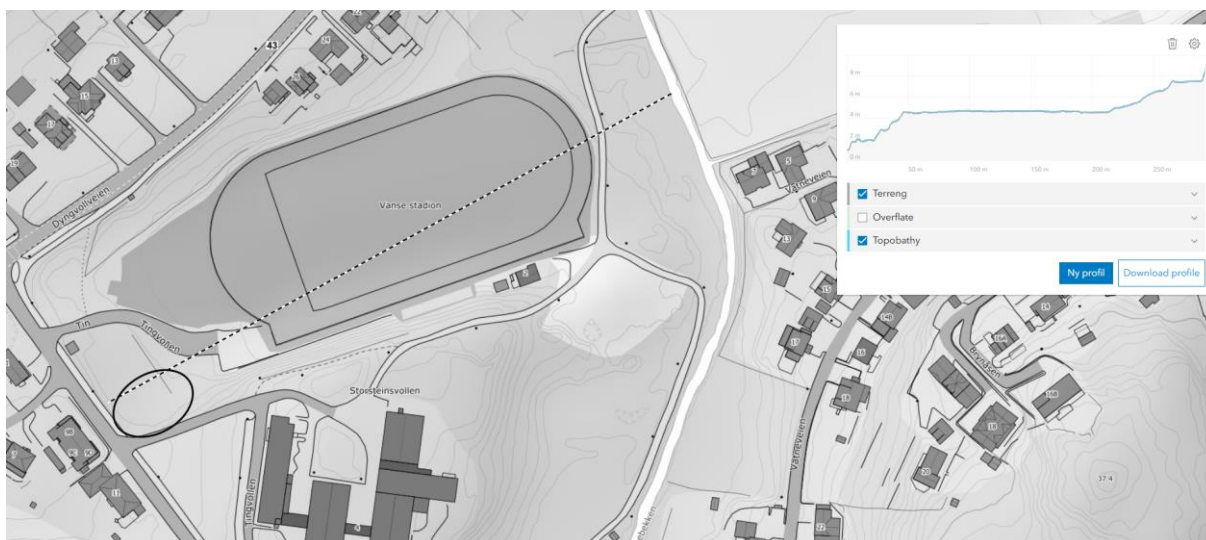
Steg	Vurderingspunkt	Vurdering
1	Undersøk om det finnes registrerte kvikkleiresoner i området.	Tiltaket ligger ikke innenfor en registrert kvikkleiresone
2	Avgrens områder med mulig marin leire.	Tiltaket ligger under marin grense og delvis innenfor aktsomhetsområde for kvikkleireskred.

3	Avgrens områder med terreng som kan være utsatt for områdeskred.	Tiltaket ligger ikke innenfor et område som er utsatt for kvikkleireskred, basert på topografi (og tidligere grunnundersøkelser). Se kap. 5.2.1 for detaljert vurdering. Utløpsområde: Ovenforliggende terreng ligger i hovedsak over marin grense, og forventes i stor grad å bestå av berg i dagen eller ikke-skredfarlige løsmasser. Det vurderes derfor å ikke være risiko for ovenforliggende skred med utløp mot tomta. Utredning avsluttes på steg 3.
---	--	---

Basert på vurderingene gitt i tabell 2 vurderes TEK 17 §7-3 skredfare som ivaretatt.

5.2.1. Vurdering av NVE 1/2019 prosedyre steg 3

Av aktuelle skråninger i områder innenfor aktsomhet kvikkleireskred er skråningen mot Brynebekken mot øst ($H \approx 7$ meter). Skråningen opp mot Storsteinsvollen i øst-sørøst er ikke relevant på grunn av berg i dagen. Omfattende grunnundersøkelser mellom Brynebekken og tiltaket viser grunnforhold av hovedsakelig torv eller friksjonsmasser, og det er dermed ikke risiko for kvikkleireskred her. I tillegg ligger tiltaket i en avstand $> 20 * H = 140$ meter. Prosedyren avsluttes dermed på steg 3.



Figur 10 Plan og terrengprofil som viser skråning ned mot Brynebekken

Ovenforliggende terreng ligger i hovedsak over marin grense, og forventes i stor grad å bestå av berg i dagen eller ikke-skredfarlige løsmasser. Det vurderes derfor å ikke være risiko for ovenforliggende skred med utløp mot tomta.

TEK 17 §7-3 skredfare anses som ivaretatt forutsatt at eventuelle graveskråninger etableres med stabil helning, samt at evt. usikre bergskjæringer sikres.

6. Geoteknisk prosjektering

6.1. Fundamentering

Den aktuelle tomte vurderes å være godt egnet for direktefundamentering av det planlagte bygget. For et lett bygg i én etasje forventes det ikke setninger av betydning.

Totalentreprenøren må utføre detaljprosjektering med vurdering av nødvendige fundamentstørrelser og endelig vurdering av setninger.

Forutsatt utførelse som angitt i kap. 6.2 kan det benyttes følgende materialparametere for beregning av bæreevne:

- Tyngdetetthet: $\gamma = 19 \text{ kN/m}^2$, $\gamma' = 9 \text{ kN/m}^2$
- Friksjonsvinkel: $\varphi = 36^\circ$
- Attraksjon: $a = 10 \text{ kPa}$

6.2. Opparbeidelse av tomt

Matjord og topplag skal graves av ned til faste, rene mineralske sand- og grusmasser uten betydelig humusinnhold. Eventuelle organiske masser, torv og bløte eller ustabile partier skal fjernes ved masseutskifting inntil bæredyktige masser er påtruffet.

Det anbefales at traunivå måles inn med GPS eller maskinstyringsdata som dokumentasjon for videre detaljprosjektering av bygget. I tillegg til gode foto av traubunn.

Deretter legges det ut sprengstein i lag som komprimeres i henhold til NS 3458 "Normal komprimering". Maksimal steinstørrelse skal ikke overstige 2/3 av lagtykkelsen. Det skal benyttes sprengstein av tilstrekkelig kvalitet, uten betydelig innhold av jord eller organisk materiale. Etter utlegging til prosjektert nivå skal det utføres komprimering med tungt utstyr (vibrerende vals) over hele tomte.

Dersom det under utgraving påtreffes masser som avviker fra løsmassebeskrivelsene i dette dokumentet skal geoteknisk fagkyndig kontaktes umiddelbart før videre arbeid.

For midlertidige graveskråninger over grunnvannstanden kan det benyttes helning inntil 1:1,5.

6.3. Frost og telefarlighet

I henhold til Byggforsk blad 451.021 er dimensjonerende frostdybde i Farsund kommune $H_0 = 0,7$ meter. Dimensjonerende frostdybde gis for uforstyrret, homogen, telefarlig grunn uten snødekke og baseres på dimensjonerende frostmengde $F_{100} = 5000 \text{ h}^\circ\text{C}$.

Frosten slår dypere i grove, tørre masser enn i fine eller våte masser. For frostmengde F_{100} og grunnforhold av pukk, steinfylling og steinig grus er dimensjonerende frostdybde beregnet til 1,0 meter.

Ved fylling eller masseutskifting skal det ikke benyttes fyllmasser som er frosset eller inneholder snø eller is. Underlaget for alle konstruksjoner skal være snø og isfritt.

Utlekking av fyllmasser om vinteren når det er frost, vil føre til mindre effekt av komprimeringen, og vil kunne føre til økede egensetninger i fyllingen. Setningene vil også strekke seg over lengre tid enn tilfellet er når fyllingen legges ut i mildvær.

6.4. Naboforhold

Ved anleggsprosjekter kan det ikke utelukkes rystelser, vibrasjoner og deformasjoner i en sone rundt byggeplassen. For å redusere denne risikoen anbefales det generelt at arbeidene gjennomføres innenfor de veiledende grenseverdiene som er gitt i NS 8141-1:2022 [4].

Tomta ligger i et område med relativt god plass rundt. Nærmeste nabobygg er Tingvollen 9A – 9D på vestsiden av veien. Disse boligene ligger ca. 15 – 20 meter fra anleggsplassen.

Det anbefales normalt at byggverk og anlegg som ligger innenfor en avstand på 50 meter fra anleggsområdet skal inkluderes i en besiktigelse (100 meter ved sprengningsarbeider). Retningslinjer for besiktigelse av byggverk og eiendom før bygge og anleggsstart er gitt i NS 8141-4:2021 [5].

6.5. Kontrollplan

Kontroll av utførelsen skal utføres i henhold til UKK1. I henhold til NS-EN 1997 skal prosjekteringsrapport, hvis det er aktuelt, inneholde en plan for kontroll og overvåkning. Punkter som skal kontrolleres under bygging eller som krever vedlikehold etter bygging, skal tydelig identifiseres. Se tabell 3 for kontrollplan for utførelse.

Tabell 3 Kontrollplan

ID	Beskrivelse	Tidspunkt	Ansvarlig	Dokumentasjon
1	Alt av uegnede masser er fjernet ned til faste mineralske sand- og grusmasser?	Utførelse	Grunnentreprenør	Foto og sjekkliste
2	Dokumentasjon av traubunn ved innmåling og foto	Utførelse	Grunnentreprenør	Innmålingsdata og foto
2	Kontakt geotekniker dersom løsmassebeskrivelse avviker fra reelle grunnforhold.	Utførelse	Grunnentreprenør	Epost/telefon
3	Utlekking og komprimering iht. NS 3458 Normal komprimering	Utførelse	Grunnentreprenør	Komprimeringslogg/sjekkliste
4	Til slutt en god komprimering med tungt utstyr (vibrerende vals) over hele tomte.	Utførelse	Grunnentreprenør	Komprimeringslogg/sjekkliste
5	Helning på graveskråninger i tråd med maksimalt angitt helning?	Utførelse	Grunnentreprenør	Sjekkliste

Tegninger

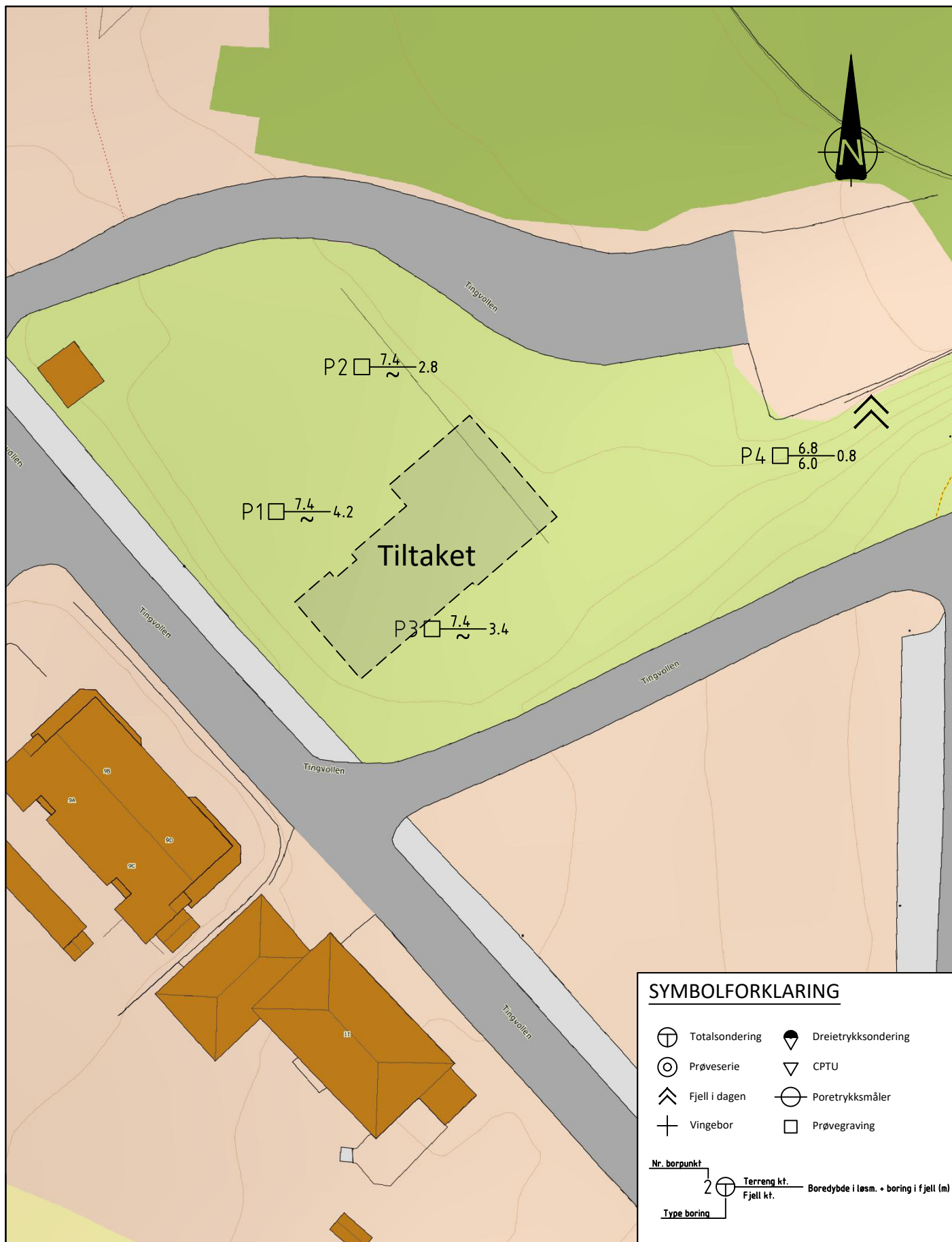
G01 Rev00 Situasjonsplan

Vedlegg

1 Rev00 Prøvegraving

Referanser

- [1] Statens vegvesen, «K-188A Rapport nr. 1 Fv. 43 Omlegging ved Vanse sentrum (Foreløpig rapport),» 1984.
- [2] Statens vegvesen, «K-118A Rapport nr. 2 Rv. 43 Omlegging ved Vanse sentrum,» 1995.
- [3] Norges vassdrags- og energidirektorat (NVE), «NVE 1/2019 Sikkerhet mot kvikkleireskred,» 2020.
- [4] Standard Norge, «NS 8141-1:2022 Vibrasjoner og støt - Veiledende grenseverdier for bygge- og anleggsvirksomhet, bergverk og trafikk - Del 1: Virkning av vibrasjoner og lufttrykkstøt på byggverk, inkludert tunneler og bergrom,» 2022.
- [5] Standard Norge, «NS 8141-4:2021 Vibrasjoner og støt - Veiledende grenseverdier for bygge- og anleggsvirksomhet, bergverk og trafikk - Del 4: Retningslinjer for besiktigelse av byggverk og eiendom før bygge- eller anleggsstart,» 2021.



SYMBOLFORKLARING

-  Totalsondering
-  Dreietrykkssondering
-  Prøveserie
-  CPTU
-  Fjell i dagen
-  Poretrykksmåler
-  Vingebor
-  Prøvegraving

Nr. borpunkt
2  Terreng kt. Boredybde i løsm. + boring i fjell (m)
Fjell kt.
Type boring

00	31.10.2025		LTL	LH	LTL
REV.	DATO	ENDRING	TEGN	KONTR	GODKJ.

PROSJEKT
Brannstasjonstomt Vanse

PROSJEKT NR
2227.00

OPPDRAAGSGIVER
Kvina Maskin AS

SITUASJONSPLAN

MALESTOKK	FORMAT	TEGNINGSSTATUS
1:500	A4	

TEGN. NR.

G01

REV

00

PILAR

Pilar Byggrådgivning AS
Telefon 38 32 76 20
firmapost@pilar-br.no

Prosjektnr.	Prosjektnavn	Oppdragsgiver	Til stede på prøvegraving	Dato prøvegraving
2227.00	Brannstasjonstomt Vanse	Kvina Maskin AS	Leif Tore Larsen	29.10.2025

Prøvegraving

Prøvesjakt	P1
Sjakt innmålt	ja, med maskinstyring på graver.
Plassering (UTM 32)	6441517.960363643.720
Terrengnivå (NN2000)	+7,4
Overflate (terreng, dekke)	Gressplen
Gravedybde	4,18 m
Avsluttet i løsmasse eller berg	Løsmasse
Dybde til grunnvann	2,35 m
Andre observasjoner	GV målt på kt. +5,05 etter ca. 2 timer etter utgraving av sjakt.



Dybde (m) fra - til		Kote (NN2000) fra - til		Beskrivelse løsmasse	Prøve	Kommentar
0	0,6	7,4	6,8	Matjord		
0,6	3,22	6,8	4,18	sand, grus, stein		Massene er harde å grave i, så de antas å være faste.

Prosjektnr.	Prosjektnavn	Oppdragsgiver	Til stede på prøvegraving	Dato prøvegraving
2227.00	Brannstasjonstomt Vanse	Kvina Maskin AS	Leif Tore Larsen	29.10.2025

Prøvegraving

Prøvesjakt	P2
Sjakt innmålt	ja, med maskinstyring på graver.
Plassering (UTM 32)	6441532.040 363652.050
Terrengnivå (NN2000)	+7,38
Overflate (terreng, dekke)	Gressplen
Gravedybde	2,85 m
Avsluttet i løsmasse eller berg	Løsmasse
Dybde til grunnvann	2,48 m
Andre observasjoner	GV målt på kt. +4,90 etter ca. 2,5 time etter utgraving av sjakt.



Dybde (m) fra - til		Kote (NN2000) fra - til		Beskrivelse løsmasse	Prøve	Kommentar
0	0,8	7,38	6,58	Matjord		
0,8	2,85	6,58	4,53	sand, grus, stein		Massene er harde å grave i, så de antas å være faste.

Prosjektnr.	Prosjektnavn	Oppdragsgiver	Til stede på prøvegraving	Dato prøvegraving
2227.00	Brannstasjonstomt Vanse	Kvina Maskin AS	Leif Tore Larsen	29.10.2025

Prøvegraving

Prøvesjakt	P3
Sjakt innmål	ja, med maskinstyring på graver.
Plassering (UTM 32)	6441506.560 363658.890
Terrengnivå (NN2000)	+7,36
Overflate (terreng, dekke)	Gressplen
Gravedybde	3,42 m
Avsluttet i løsmasse eller berg	Løsmasse
Dybde til grunnvann	2,55 m
Andre observasjoner	GV målt på kt. +4,81 etter ca. 1,5 time etter utgraving av sjakt.



Dybde (m) fra - til		Kote (NN2000) fra - til		Beskrivelse løsmasse	Prøve	Kommentar
0	1	7,36	6,36	Matjord		
1	3,42	6,36	3,94	sand, grus, stein		Massene er harde å grave i, så de antas å være faste. Tynt finsand/siltlag i nivå med gv.

Prosjektnr.	Prosjektnavn	Oppdragsgiver	Til stede på prøvegraving	Dato prøvegraving
2227.00	Brannstasjonstomt Vanse	Kvina Maskin AS	Leif Tore Larsen	29.10.2025

Prøvegraving

Prøvesjakt	P4
Sjakt innmål	ja, med maskinstyring på graver.
Plassering (UTM 32)	6441523.400 363692.780
Terrengnivå (NN2000)	+6,8
Overflate (terreng, dekke)	Krattskog
Gravedybde	0,8 m
Avsluttet i løsmasse eller berg	Berg
Dybde til grunnvann	1,82 m
Andre observasjoner	Berg er av svært oppknust og kan graves ut med graveskuffe. Det ble gravd ca. 1 meter ned i oppknust berg. GV målt på kt. +4,98 etter ca. 1 time etter utgraving av sjakt.



Dybde (m) fra - til		Kote (NN2000) fra - til		Beskrivelse løsmasse	Prøve	Kommentar
0	0,8	6,8	6	Jord og sandige masser over berg		