

KUND

BODENS KOMMUN

GEOTEKNISK UNDERSÖKNING UNBYN 3:117

PM GEOTEKNIK

PROJEKTERINGSUNDERLAG



2023-08-31

GEOTEKNISK UNDERSÖKNING UNBYN 3:117

PM Geoteknik

Projekteringsunderlag

Uppdragsnamn	Geoteknisk undersökning Unbyn
Uppdragsnummer	10358504
Författare	Mattias Lidén Lindbäck
Datum	2023-08-31
Granskad av	Adam Sjödin
Godkänd av	Rebecka Westerberg

KUND

Bodens kommun

Kontaktperson: Anna Sikku
E-post: anna.sikku@boden.se

KONSULT

WSP

Smedjegatan 24
972 31 Luleå
Besök: Smedjegatan 24
Tel: +46 10-722 50 00
WSP Sverige AB
Org nr: 556057-4880
wsp.com

KONTAKTPERSONER

Teknikansvarig Geotekniker

Rebecka Westerberg
Telefon: 0107225091
E-post: rebecka.westerberg@wsp.com

Handläggande Geotekniker

Mattias Lidén Lindbäck
E-post: mattias.lidenlindback@wsp.com

INNEHÅLLSFÖRTECKNING

1	ALLMÄNT	5
1.1	OBJEKT	5
1.2	PLANERAD BYGGNATION	5
1.3	DOKUMENTETS SYFTE & BEGRÄNSNINGAR	6
2	STYRANDE & RÅDGIVANDE DOKUMENT	6
3	BEFINTLIGA FÖRHÅLLANDEN	6
4	KOORDINATSYSTEM	7
5	PROJEKTERINGSANVISNINGAR	7
5.1	GEOTEKNISK KATEGORI OCH SÄKERHETSKLASS	7
5.2	PROJEKTERINGSFÖRUTSÄTTNINGAR	7
5.2.1	Jordmodell	7
5.2.2	Dimensionerande värden	8
5.2.3	Sättningsberäkning	8
6	MARKTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR & REDOVISNING	9
6.1	GEOTEKNIK	9
6.1.1	NU UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR	9
6.1.2	TIDIGARE UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR	9
7	GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN	9
7.1	ALLMÄNT	9
7.2	JORDLAGERFÖLJD	10
7.3	VALDA, KARAKTERISTISKA OCH DIMENSIONERANDE VÄRDEN	10
7.4	GRUNDVATTENNIVÅER	11
7.5	STABILITETFÖRHÅLLANDEN	11
7.6	SÄTTNINGSFÖRHÅLLANDEN	11
7.6.1	Allmänt	11
7.6.2	Momentana sättningar	11
7.6.3	Tidsberoende sättningar	11
7.7	MARKRADON	12
8	SLUTSATSER & REKOMMENDATIONER	12
8.1	SÄTTNINGSBERÄKNINGAR	12
8.2	SLUTSATS	12
8.3	GRUNDLÄGGNINGSREKOMMENDATIONER	12
9	KONTROLLER UNDER BYGGSKEDET	13

BILAGOR

Beteckning	Titel	Sidor antal
Bilaga 1	Härledda värden	2

TILLHÖRANDE HANDLINGAR

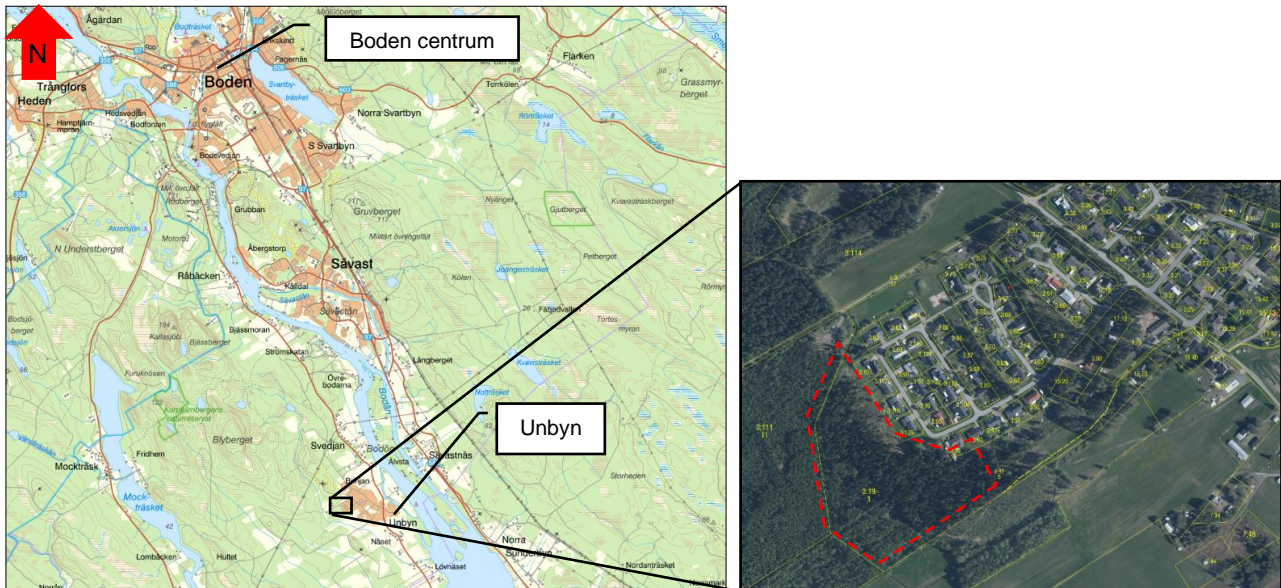
- Markteknisk undersökningsrapport/Geoteknik (MUR/Geo), daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:115, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:116, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:118, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:119, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:120, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:121, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:122, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:123, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:124, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:125, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:126, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:127, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:128, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:129, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.
- PM Geo – Geoteknisk undersökning Unbyn 3:130, daterad 2023-08-31, framtagen av WSP.

1 ALLMÄNT

1.1 OBJEKT

WSP Sverige AB har på uppdrag av Samhällsbyggnadsförvaltningen, Bodens Kommun, utfört en geoteknisk undersökning och en radonundersökning för nybyggnationer i Unbyn.

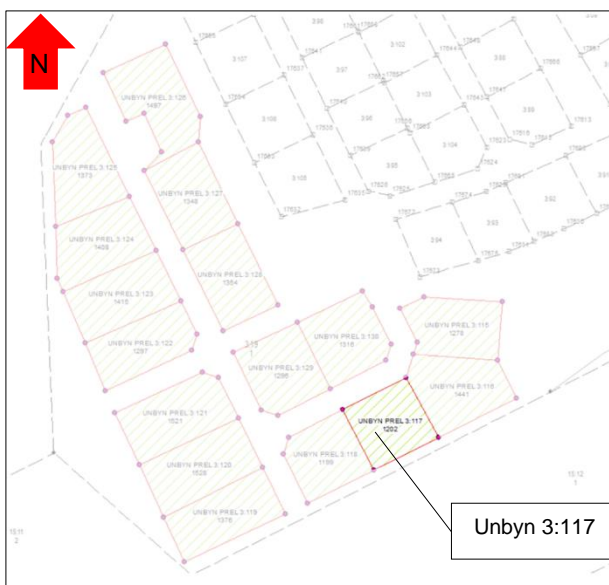
Undersökningsområdet ligger i Unbyn i södra delen av Bodens kommun, ca 12 km söder om Boden centrum, se Figur 1.



Figur 1. Översiktsskarta med rubricerat område för geoteknisk undersökning. Aktuellt undersökningsområde markerat med röd streckad linje (Lantmäteriet, Hämtad: 2023-08-07)

1.2 PLANERAD BYGGNATION

På aktuell fastighet, Unbyn 3:19, Unbyn, planeras nybyggnation av bostäder. Området planeras att delas upp i totalt 16 mindre fastigheter med preliminär fastighetsbeteckning enligt Figur 2 nedan. Denna rapport behandlar fastighet med preliminär fastighetsbeteckning Unbyn 3:117.



Figur 2. Placering av fastigheter

1.3 DOKUMENTETS SYFTE & BEGRÄNSNINGAR

Denna utredning och detta dokument har till syfte att beskriva de geotekniska förutsättningarna för fastighet med preliminär fastighetsbeteckning Unbyn 3:117.

Begränsningar

Detta dokument behandlar förutsättningar för fastighet Unbyn 3:117. Specifika förutsättningar för omkringliggande fastigheter inom området behandlas i PM för respektive fastighet (se Tillhörande handlingar).

2 STYRANDE & RÅDGIVANDE DOKUMENT

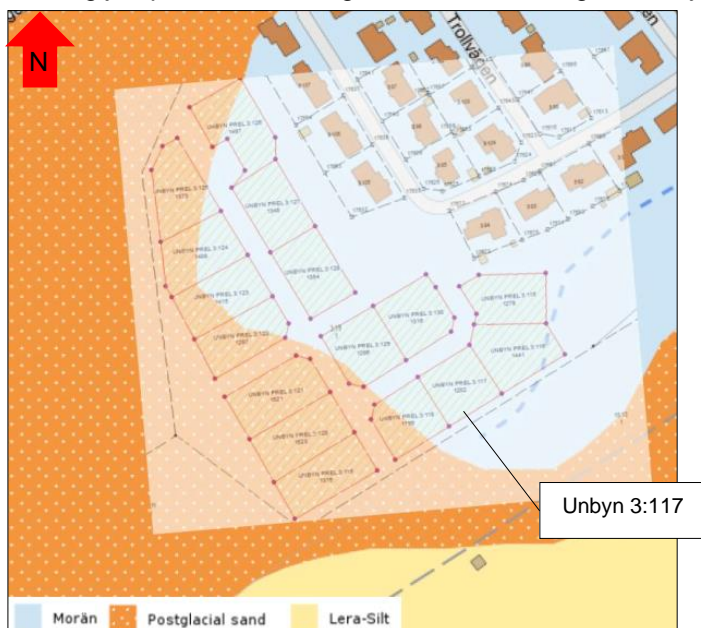
Denna rapport ansluter till Eurokod 7 del 1 (SS-EN 1997-1) och SS-EN 1997-2, med tillhörande nationell bilaga.

Följande övriga styrande och rådgivande dokument har beaktats:

- TK Geo 13 (Publikation TDOK 2013:0667, version 2.0) / TRVINFRA-00230 (version 2.0)
- TR Geo 13 (Publikation TDOK 2013:0668, version 2.0)
- Boverket, BFS 2011:10
- IEGs tillämpningsdokument "Plattgrundläggning" (Rapport 7:2008)
- IEGs tillämpningsdokument "Grunderna i Eurokod 7" (Rapport 2:2008, revidering 3)
- AMA Anläggning 23 med tillägg och ändringar enligt TRVAMA Anläggning 20 (TDOK 2020:0245, version 2.0).

3 BEFINTLIGA FÖRHÅLLANDEN

Befintlig jordprofil bedöms utgöras av morän enligt SGU:s jordartskarta, se Figur 3.



Figur 3. SGU: jordartskarta för rubricerat område med tomtgränser ungefärligt inskissat (SGU, 2023).

Detta har till viss del kunnat understrykas av nu samt tidigare genomförda undersökningar (se avsnitt 6.1.2) där jorden i området bedöms utgöras av siltmorän.

4 KOORDINATSYSTEM

Koordinatsystem i plan: SWEREF 99 21 45

Koordinatsystem i höjd: RH 2000

5 PROJEKTERINGSANVISNINGAR

5.1 GEOTEKNISK KATEGORI OCH SÄKERHETSKLASS

Geoteknisk kategori

Geoteknisk kategori 2 (GK 2) har valts för dimensionering av geokonstruktioner i detta skede.

Säkerhetsklass

Val av säkerhetsklass är ansatt till 2 (SK2)

5.2 PROJEKTERINGSFÖRUTSÄTTNINGAR

Dimensioneringssätt

Dimensioneringssätt för plattgrundläggningen ansätts DA3.

Enligt SS-EN 1997-1 (§ 6.2) ska följande beaktas och redovisas vid dimensionering av en platta, se Tabell 1.

Tabell 1. Dimensioneringsaspekter vid platta utifrån SS-EN 1997-1 (§ 6.2).

Dimensionering	Beaktas	Kommentar
Totalstabilitet	NEJ	Ej relevant.
Vertikal bärrighet	NEJ	Översiktlig utvärdering
Glidbrott	NEJ	Enbart vertikal last angivet som indata.
Stjälpning	NEJ	Enbart vertikal last angivet som indata.
Konstruktionsskador	JA	Indirekt genom sättningar.
Sättningar	JA/NEJ	JA, vid påträffande av lösare skikt.
Hävning	NEJ	Ej relevant, inget markant vattentryck råder.
Vibration	NEJ	Ej relevant.

5.2.1 Jordmodell

Karakteristiska materialparametrar

Jordprofilens karakteristiska materialvärden har valts för en given konstruktion, genom en grafisk sammanställning och ingenjörsmässig värdering, med ledning från utförda undersökningar och utvärderade härledda värden, enligt TRVINFRA-00230 med rådstexter, kap. 6.2.5.4.

Omräkningsfaktor

Omräkningsfaktorn η gäller vid dimensionering enligt Eurokod 7 och framtagande av karakteristiska samt dimensionerande värden. Tillvägagångssätt för val av omräkningsfaktor presenteras i IEG Rapport 7:2008 Tillämpningsdokument Plattgrundläggning. Observera att η -faktorn varierar med typ av geokonstruktion, närheten från geokonstruktion till relevanta undersökningspunkter samt spridningen i resultatet.

I detta skede har faktorn η endast antagits till 1,0 för att kunna beräkna karakteristiska och dimensionerande värden. Det åligger ansvarig konstruktör att slutligen bedöma omräkningsfaktorn.

5.2.2 Dimensionerande värden

Vid framtagande av dimensionerande värde för jordmaterial, X_d , används ett karakteristiskt värde, X_k , samt partialkoefficienter för jordmaterial, γ_M .

När ett lågt värde är ogynnsamt beräknas geokonstruktionens dimensionerande värde, X_d , enligt:

$$X_d = \frac{1}{\gamma_M} \cdot X_k$$

Partialkoefficienter

I Tabell 2 redovisas partialkoefficienter i brottgränstillstånd för omräkning till dimensionerande värde.

Tabell 2. Partialkoefficienter.

Jordparameter	Symbol	Partialkoefficient, γ_M
Tunghet, γ	γ_γ	1,0
Friktionsvinkel, $\tan \phi$	$\gamma_{\phi'}$	1,3
Elasticitetsmodul, E	γ_m	1,0

5.2.3 Sättningsberäkning

Beräkning av dimensionerande sättning har utförts enligt:

$$s_d = \gamma_{Rd} \sum_0^i \frac{\Delta\sigma_d}{E_d} \cdot \Delta z$$

där

$$E_d = \frac{E_k}{\gamma_m}$$

γ_{Rd} är en modellosäkerhet som sätts till 1,3. γ_m är partialkoefficient för sättningsmodulen ansatt 1,0. $\Delta\sigma_d$ är det dimensionerade spänningstillskottet för det aktuella lastfallet. E_d är dimensionerande styvhet (se Bilaga 1) och Δz är beräknad lagertjocklek (se Tabell 3), vilket ansätts till mäktigheten för det beräknade jordlagret.

Spänningstillskottet antas till 20 kPa, vilket bedöms motsvara ett enfamiljshus i 1 till 2 plan. Beräkningen är förenklad och tar ingen hänsyn till lastspridning.

6 MARKTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR & REDOVISNING

6.1 GEOTEKNIK

6.1.1 NU UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

Markteknisk undersökningsrapport, Geoteknik (MUR, Geo), Geoteknisk undersökning Unbyn, daterad 2023-08-31.

6.1.2 TIDIGARE UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

Tidigare undersökningar har inarbetats och utgörs av:

Titel: Geoteknisk undersökning för planerad exploatering i Unbyn

Författare: Emma Widén

Datering: 2021-12-10

Uppdragsnummer: 103 27 170 (WSP Uppdragsnummer)

Kommentar: Dokumentering av geotekniska förutsättningar för framtida bebyggelse inom området.

Resultat som anses relevanta har inarbetats i detta dokument.

7 GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN

7.1 ALLMÄNT

Materialtyp och tjälfarlighetsklass

Nedanstående jordartsbeskrivningar med avseende på materialtyp och tjälfarlighetsklass hänvisar till AMA Anläggning 23, Tabell CB/1. Efter jordart anges (MX/TY), där står M för materialtyp och T för tjälfarlighetsklass.

Frostdjup och klimatzon

Undersökningsområdet tillhör klimatzon 5. Frostdjupet förväntas maximalt uppgå till 2,3 – 2,4 m djup enligt AMA Figur RA CEB.42/1.

7.2 JORDLAGERFÖLJD

I Tabell 3 nedan förekommer en generell beskrivning av jordprofilen i området. Jordprofilen har bedömts utifrån skruvprovtagning i punkt 23W008. Lagringstätheten har utvärderats från viktsondering (Vim) i samma punkt.

Generellt över området har prover som i fält bedömts som sand eller sandig korrigerats till silt eller siltig efter resultat från kornstorleksfördelning. Med grund i detta korrigeras även ej kornstorleksfördelade prover.

Tabell 3. Generell beskrivning av jordprofil.

Jordart (Lagringstäthet)	Djup [m u. my.]	MX/TX	Labb JA/NEJ
Växtdelar, pr (mycket lös)	0,0–0,1	M6B/T1	NEJ
siltmorän, siTi (mycket lös)	0,1–0,6	M5A/T4	NEJ
siltmorän, siTi (mycket lös – medelfast)	0,6–1,0	M5A/T4	NEJ
siltmorän, siTi (medelfast – mycket fast)	1,0+	M5A/T4	NEJ

Morän

Moränen bedöms, enligt skruvprovtagning, vara av sammansättning siltmorän (M5A/T4) samt vara mycket löst lagrad ned till ca 0,6 m under markytan, där den övergår till att vara mycket löst – medelfast lagrad ned till ca 1 m under markytan. Därefter bedöms siltmoränen övergå till att vara medelfast – mycket fast lagrad för djup större än ca 1 m under markytan.

7.3 VALDA, KARAKTERISTISKA OCH DIMENSIONERANDE VÄRDEN

I Tabell 4 nedan presenteras valda, karakteristiska och dimensionerande värden för aktuell fastighet Unbyn 3:117. Grafer för valda värden presenteras i Bilaga 1. Viktsondering har avslutats ungefär 1,0 m under markytan enligt metodens stoppkriterium.

Tabell 4. Valda, karakteristiska och dimensionerande värden.

Djup under markytan [m]	Karakteristiskt värde, X_k	Dimensionerande värde, X_d
0,2–0,6	$\Phi_k = 32^\circ$ $E_k = 4 \text{ MPa}$ $\gamma_k(\gamma_k') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$	$\Phi_d = 26^\circ$ $E_d = 4 \text{ MPa}$ $\gamma_d(\gamma_d') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$
0,6–1,0*	$\Phi_k = 36^\circ$ $E_k = 30 \text{ MPa}$ $\gamma_k(\gamma_k') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$	$\Phi_d = 29^\circ$ $E_d = 30 \text{ MPa}$ $\gamma_d(\gamma_d') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$
1,0+**	$\Phi_k = 38^\circ$ $E_k = 40 \text{ MPa}$ $\gamma_k(\gamma_k') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$	$\Phi_d = 31^\circ$ $E_d = 40 \text{ MPa}$ $\gamma_d(\gamma_d') = 20 \text{ (11) kN/m}^3$

*Avslutat viktsonderingsdjup

**Antaget värde då sonderingsutslag saknas.

7.4 GRUNDVATTENNIVÅER

Grundvattenmätningar framgår sammanställda i Tabell 5 nedan.

Tabell 5. Grundvattenmätningar i närområdet.

Gvr-ID	Datum avläsning [ÅÅÅÅ-MM-DD]	Djup under markytan [m]	GV-nivå [RH 2000]
23W002GV	2023-08-07	1,1	+15,7
21W004GV	2021-11-08	2,8	+14,7
23W006GV	2023-08-07	0,7	+14,0

Installerade grundvattenrör inom hela undersökningsområdet visar på en fri grundvattenyta 0,7 - 2,8 m under markytan, vilket motsvarar nivå +14,0 till +15,7 [RH 2000]. Vid skruvprovtagning inom gränsen för aktuell fastighet (Unbyn 3:117) har upptagna prover noterats som torra ned till 1 m under markytan där provtagning avslutades, vilket motsvarar nivå 15,1 [RH 2000].

Grundvattennivåerna ska förväntas variera med årstid och nederbörd. Generellt under de perioder av året då mer nederbörd faller, såsom höst och vår ligger normalt grundvattenytan närmare markytan och under torrare perioder av året, sommar och vinter, kommer grundvattenytan att ligga lägre.

7.5 STABILITETSFÖRHÅLLANDEN

Marken i området är relativt plan. Enligt inmätta borrhälsningar varierar nivån över hela området mellan +14,7 och +17,8 [RH 2000]. Området som helhet sluttar svagt från nordöst till sydväst. Aktuell fastighet (Unbyn 3:117) är belägen på nivå ca +17,1 [RH 2000].

I detta översiktliga skede anses områdets stabilitet tillfredsställande och stabilitetsberäkningar ej nödvändiga. För massutfyllnad mäktigare än 2 m bör stabilitetsutredning övervägas.

7.6 SÄTTNINGSFÖRHÅLLANDEN

7.6.1 Allmänt

När belastning påförs jord kommer konskelettet att pressas samman och som konsekvens kommer vatten att tryckas ut. Detta fenomen kallas att jorden sätter sig. Permeabla jordarter utvecklar momentana sättningar. Ytliga jordar för aktuell fastighet innehåller silt och kan därmed även till viss del uppvisa tidsberoende sättningar.

7.6.2 Momentana sättningar

Då jord påförs en last alternativt då grundvattennivån sjunker kommer jorden att sätta sig. Detta då en omfördelning av jordens korn inträffar och påförd last överförs hastigt till jorden. Permeabla friktionsjordar kommer utveckla momentana sättningar vid belastningsögonblicket eller kort därefter.

7.6.3 Tidsberoende sättningar

När en jord med låg permeabilitet belastas kommer både jordskelettet och vattnet att ta upp belastningen. Detta då det tar längre tid för vattnet att dränera och last att överföras till jordskelettet, vilket som konsekvens leder till sättningar. Denna långsamma sättningsutveckling kallas konsolidering.

7.7 MARKRADON

Markradonundersökningar utförda 2023 av WSP har inarbetats i denna handling. Utförd laboratorieanalys utfördes av Eurofins laboratorium i Luleå. Radondetektor installerades 2023-08-02 och togs upp 2023-08-07 (5 dagars ligg tid).

Ingen radondetektor har installerats inom gränsen för aktuell fastighet. Närmast installerade detektorer har installerats i punkt 23W005 resp. 23W009. I dessa detektorer har en radonhalt av 10 kBq/m³ (23W005) resp. 18 kBq/m³ (23W009) uppmätts.

En sammanställning av samtliga resultat från radonmätningen presenteras i Markteknisk undersökningsrapport/Geoteknik (MUR/Geo), daterad 2023-08-31.

Resultatet tyder på att marken i området uppnår nivåer av normalradonhalt. Radonskyddat byggande rekommenderas.

8 SLUTSATSER & REKOMMENDATIONER

8.1 SÄTTNINGSBERÄKNINGAR

Sättningsberäkningar har utförts ned till 5 m u. my. med följande lastfall (utan hänsyn till lastspridning):

- Lastfall 1: påförd last 20 kPa, motsvarande utbredd last för ett enfamiljshus i 1 till 2 plan.
- Lastfall 2: påförd last 40 kPa (avrundad), motsvarande utbredd last för ett enfamiljshus i 1 till 2 plan samt en uppfyllnad av marken med 1 meter (18 kPa/m).
- Lastfall 3: påförd last 60 kPa (avrundad), motsvarande utbredd last för ett enfamiljshus i 1 till 2 plan samt en uppfyllnad av marken med 2 meter (18 kPa/m).

Dimensionerande sättningar bedöms med hänsyn till de tre lastfallen bli ca:

- Lastfall 1: ca 6 mm
- Lastfall 2: ca 11 mm
- Lastfall 3: ca 17 mm

8.2 SLUTSATS

Jordprofilen vid fastighet 3:117 utgörs av siltmorän (M5A/T4) som bedöms gå från mycket löst lagrad till mycket fast lagrad, där lagringstätheten ökar med djupet.

Stabiliteten anses tillfredsställande för massutfyllnad upp till en mäktighet av 2 m. För spänningstillskott av 20, 40 respektive 60 kPa förväntas total dimensionerande sättning uppgå till ca 6, 11 respektive 17 mm. Sättningarna förväntas ske momentant, men kan till viss del vara tidsberoende beroende på permeabiliteten i jordmaterialet.

För kontroll av lagringstäthet i djupare lager kan kompletterande hejarsondering användas, men detta anses ej nödvändigt i detta fall då resultatet tyder på fasta förhållanden vid ca 1 m från markytan.

8.3 GRUNDLÄGGNINGSREKOMMENDATIONER

Villor och övriga byggnader med tillskottslast upp till 20 kPa bedöms kunna grundläggas med platta på mark.

För att säkerställa att grundläggning sker på fast mark, så skall befintliga och nya fyllningsmassor packas enligt tabell AMA CE/4. Fyllning utförs med krossad sprängsten enligt AMA CEB.211 – 213, alternativt kan återfyllning efter utskiftning utföras med materialtyp 3B enligt AMA CEB.71. För grundläggning används enbart sprängsten som fyllnadsmaterial. Brantaste släntlutning för fyllnadsmassornas kanter är 1:1 (Sprängsten) respektive 1:2 (M3B).

Organiskt material skall tas bort innan grundläggningsarbetet påbörjas. Inga stenar större än 100 mm får förekomma inom 1 m från fundament.

Grundläggning ska utformas för att tillgodose krav på tjälsäkring och dränering. Dränerade och kapillärbrytande lager av singel eller makadam under byggnad anläggs enligt AMA 23, CEF.2111.

Tjäle

Alla material ska kontrolleras för tjälinnehåll, ingen tjäle får byggas in under grundläggningen och alla fyllnadsmassor ska vara tjälfria.

Naturlig morän ska förutsättas vara något tjälfarlig. Om grundläggningsarbetet utförs vintertid ska schaktbotten skyddas mot nedträngande tjäle. Silt är tjälfarligt och skall beaktas vid byggnation.

Schakt och släntlutning

Eventuell schaktning ska utföras på ett säkert sätt med hänsyn till arbetsmiljö och närliggande konstruktioner. Vid bedömning av släntlutningar gäller generellt att anvisningar i handboken "Schakta säkert" (ISBN:978-91-7464-464-7), utgiven av arbetsmiljöverket och statens geologiska institut, beaktas.

Om schakt- och fyllningsarbeten utförs vintertid ska schaktbotten rensas från snö och is. Fyllning ska utgöras av icke tjälade massor av krossad sprängsten enligt CEB.213.

9 KONTROLLER UNDER BYGGSKEDET

I Byggskedet ska det kontrolleras att angivna jordartsförhållanden och övriga antaganden stämmer överens med de verkliga förhållandena.

Om det konstateras att de verkliga förhållandena inte stämmer överens med beskrivna förhållanden i handlingarna ska beställaren eller av beställaren utsedd geotekniker kontaktas för samråd.

VI ÄR WSP

WSP är en av världens ledande rådgivare och konsultbolag inom samhällsutveckling. Med cirka 70 000 medarbetare i över 40 länder samlar vi experter inom analys och teknik, för att framtidssäkra världen.

Tillsammans med våra kunder tar vi fram innovativa lösningar för en mänsklig, trygg och välfungerande morgondag. Vi planerar, projekterar, designar och projektleder olika uppdrag inom transport och infrastruktur, fastigheter och byggnader, hållbarhet och miljö, energi och industri samt urban utveckling. Så tar vi ansvar för framtiden.

wsp.com

WSP Sverige AB
Smedjegatan 24
972 31 Luleå
Besök: Smedjegatan 24

T: +46 10-722 50 00
Org nr: 556057-4880
wsp.com



BILAGA 1

Härledda värden

2 sidor

Bilagan tillhör PM Geo,
Geoteknisk undersökning Unbyn 3:117, daterad 2023-08-31.

Innehåll

<i>Typ</i>	<i>Delområde</i>	<i>BH-ID</i>	<i>Sida</i>
Karakteristiska hållfasthets- och deformationsparametrar	Delområde 2	21W006, 21W007, 23W004, 23W006	2

Hållfasthets- och deformationsparametrar

Delområde 3

