Domprostmossen detaljplan Geoteknik

Dokumentnamn:	PM detaljplan domprostmossen Geoteknik.docx
Dokumentstatus:	Slutgiltig/final
Uppdragsnummer:	109 90 62
Uppdragsgivare:	Vidingehem AB
Uppdragsgivarens kontaktperson:	Carina Herbertsson
Konsult:	Norconsult Sverige AB, Therese Svenssons Gata 11, 41755 Göteborg
Uppdragsledare:	Mylena Eiserman
Teknikansvarig Hydro:	Angelica Vestergaard Majewski
Teknikansvarig Geo:	Mylena Eiserman
Handläggare Geo:	Lisa Björk

Tabell 1 Revisionstabell för dokumentet

Revision	Datum	Beskrivning	Upprättad av	Granskad av	Godkänd av
-	2026-04-30	Dokumentet upprättades.	M. Eiserman A.V. Majewski	J. Ljungdahl	M. Eiserman

Detta dokument är framtaget av Norconsult Sverige AB som del av det uppdrag dokumentet gäller. Upphovsrätten tillhör Norconsult. Beställaren har, om inte annat avtalats, endast rätt att använda och kopiera redovisat uppdragsresultat för uppdragets avsedda ändamål.



Innehållsförteckning

1 Uppdrag 3
1.1 Orientering 3
1.2 Förutsättningar 4
1.3 Syfte 4
2 Underlag 5
2.1 Utförda undersökningar 5
2.2 Annat 5
3 Geotekniska förhållanden 6
3.1 Historik 6
3.2 Jordlager 7
3.3 Härledda värden 8
3.4 Hydrogeologi 9
4 Stabilitet 10
5 Sättningar 11
6 Grundläggning 12
6.1 Bedömd kostnad 12
7 Slutsats 13
7.1 Stabilitet 13
7.2 Sättningar 13
7.3 Hydrogeologi 13
7.4 Grundläggning 13
7.5 Kontroll i byggskedet 14
7.6 Ytterligare rekommendationer 14

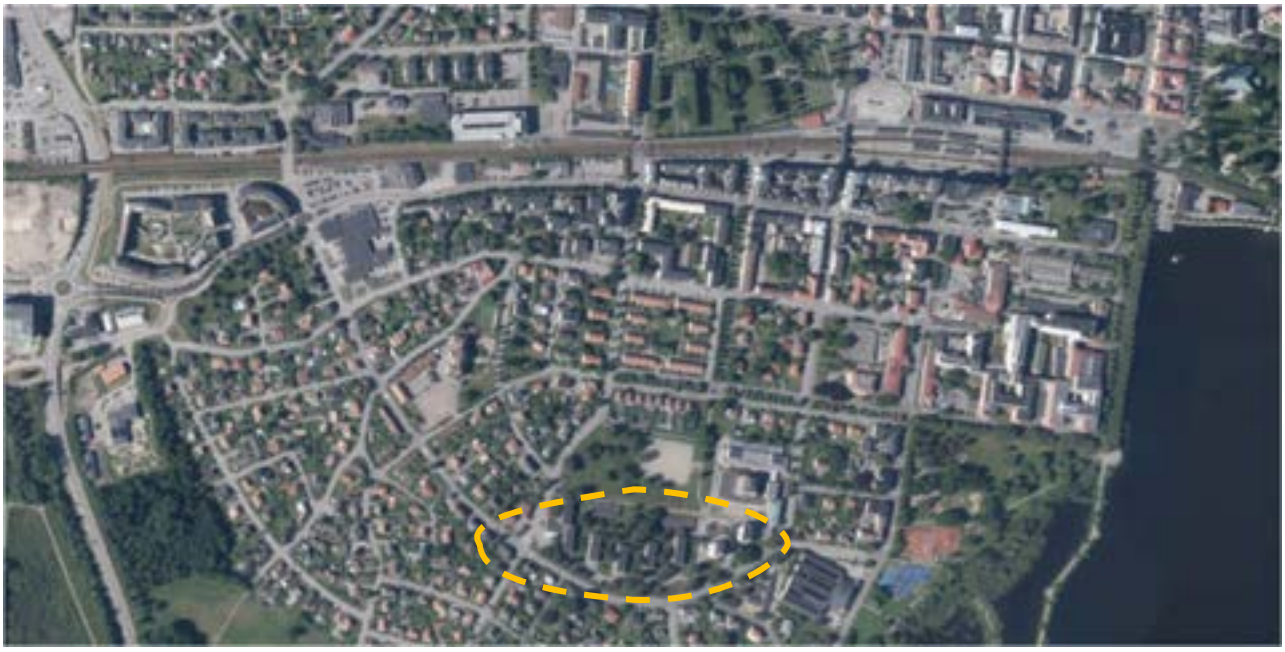
1 Uppdrag

Norconsult AB har, på uppdrag av Vidingehem, upprättat ett geotekniskt underlag avsett att användas vid revidering av den gällande detaljplanen för Domprostmossen i Växjö.

1.1 Orientering

Området är beläget i Växjö stad, avgränsat av Södra Ringvägen i söder, Berglundavägen i väster och Domprostmossens grusplan i norr. I nordost angränsar området även till ett område där flera skolor är belägna. För orientering av området se Figur 1 för ungefärlig utbredning av området, se Figur 2.

För mer detaljer beträffande avgränsningen för området hänvisas till bilagd ritningar i tillhörande MUR med samma uppdragsnummer och datum som föreliggande handling.



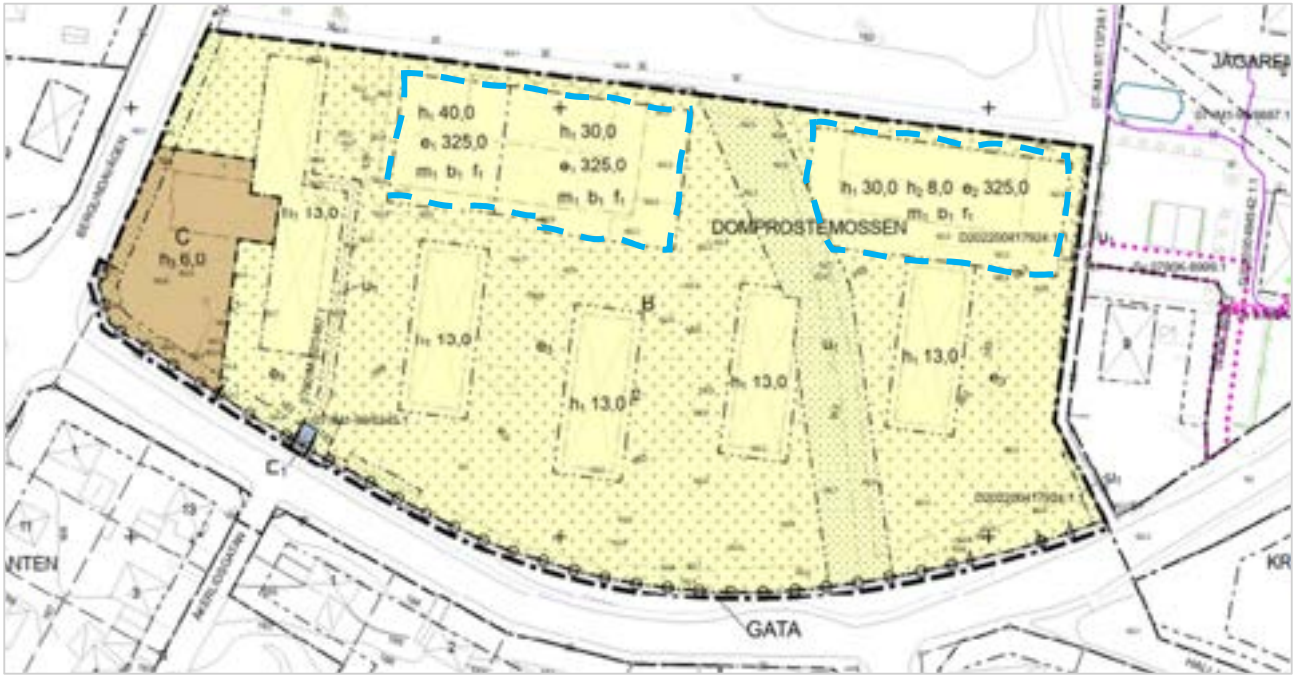
Figur 1. Aktuellt område markerat i gult. Karta hämtad från lantmäteriet 2026-04-01.



Figur 2 Översikt över område aktuellt för reviderad detaljplan markerat ungefärligt i blått. Karta hämtad från Eniro kartor 2026-03-31

1.2 Förutsättningar

I det förslag som behandlas ska detaljplanen revideras på så sätt att det befintliga parkeringsgaraget och förskolebyggnaden rivs. Istället planeras tre nya byggnader, varav minst två kommer att bli större bostadshus med en maxhöjd på 40 respektive 30 meter. För den tredje byggnaden är det ännu inte bestämt om den ska användas som parkeringsgarage eller bostadshus. Den slutliga utformningen och placeringen av de nya byggnaderna är inte fastställd. Enligt förslaget till detaljplan får byggnation endast ske inom de områden som visas i figuren nedan. För en fullständig översikt över plankartan hänvisas till bilaga 1.



Figur 3. Utklipp ur plankarta, revideringar från gällande detaljplan markerat i blått.

1.3 Syfte

Denna PM Geoteknik har som syfte att tillhandahålla geotekniskt underlag för den aktuella revideringen av detaljplanen för Domprostmossen inom Växjö kommun. Dokumentet är inte avsett att användas som grund för framtida bygghandlingar eller entreprenadarbeten.

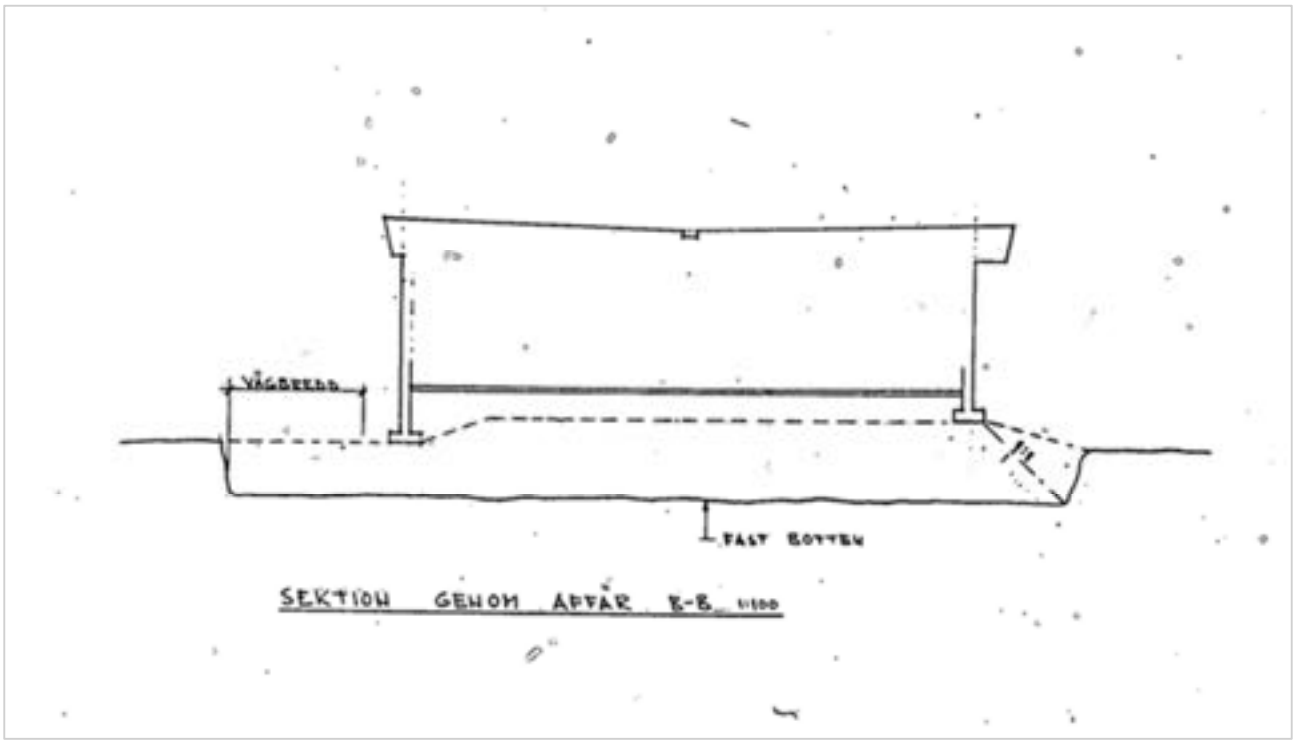
2 Underlag

2.1 Utförda undersökningar

Utförda geotekniska fältundersökningar och laboratorieundersökningar redovisas i separat handling*, Markteknisk undersökningsrapport, geoteknik (MUR/Geo)* med samma uppdragsnummer, och datering som föreliggande handling. I MUR redovisas även övrigt underlag vilket har nyttjats under planering av fältinsattsen.

2.2 Annat

Bilaga 2 redovisar dokumentation samt ritningar relaterade till uppförandet av den befintliga bebyggelsen inom området. Enligt dessa uppgifter bestod jordlagerföljden år 1961 av cirka 1,5 meter torv ovan sand. De översta torvlagren har konsekvent ersatts under såväl byggnader som vägar. Om grundläggningen inte utförts direkt på det underliggande sandmaterialet har återfyllning skett enligt angivna krav på packningsgrad och materialfraktion. En principillustration återfinns i figuren nedan, vilken är hämtad från bilaga 2.



Figur 4. Utklipp ur principskiss för grundläggning av befintlig bebyggelse.

3 Geotekniska förhållanden

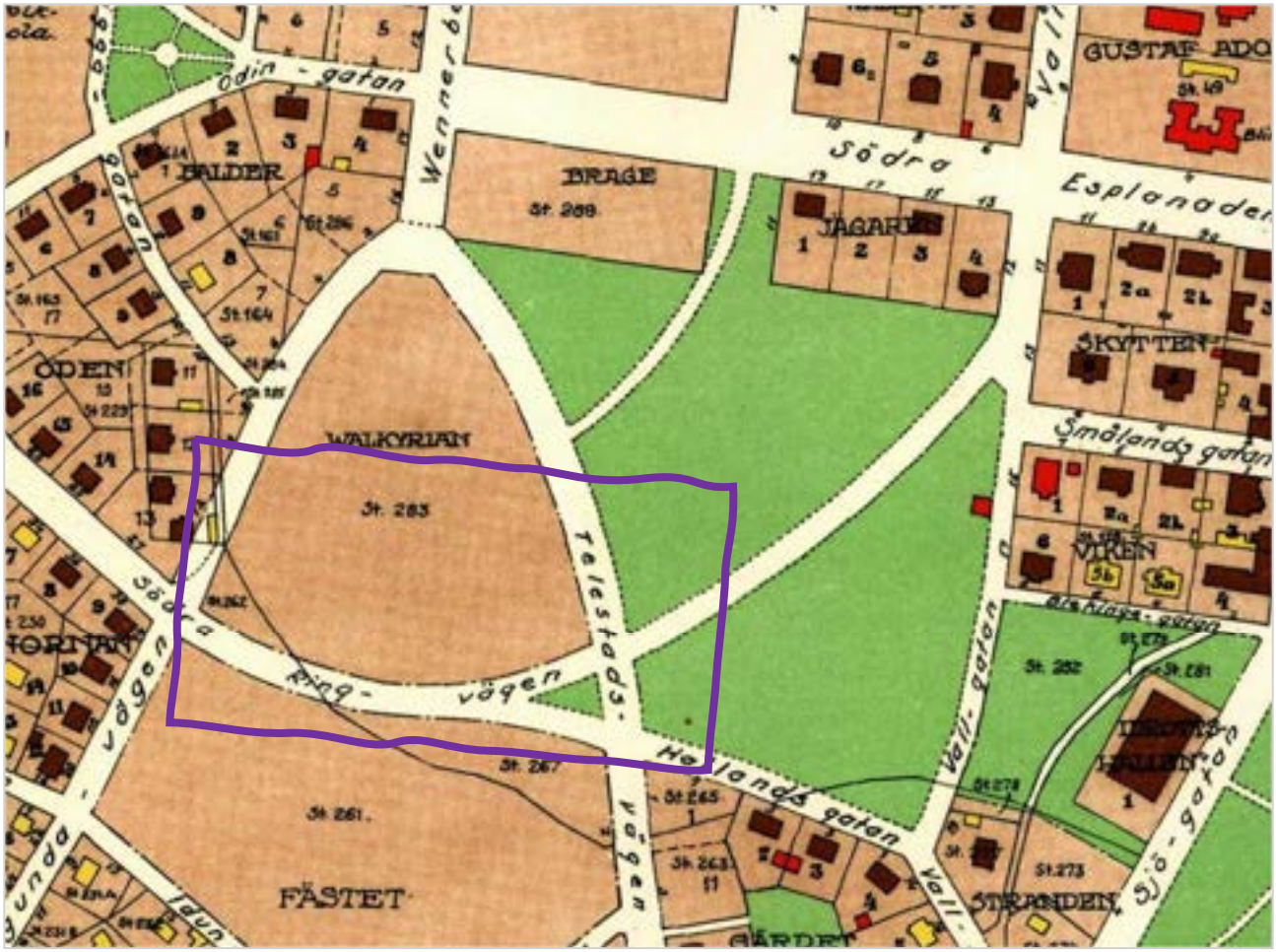
Området uppvisar inga betydande nivåskillnader eller större slänter, även om markytan karaktäriseras av mindre topografiska variationer med återkommande höjdskillnader på cirka 1–2 meter. Marknivåerna inom området varierar mellan +162 och +164 (RH2000).

Området omfattar flera flerbostadshus, ett parkeringsgarage samt en förskola. Markytan mellan byggnaderna utgörs huvudsakligen av gräsmattor. Gångvägarna inom bostadsområdet är asfalterade. Dessutom finns lekplatser, sandlådor och parkeringsplatser inom området.

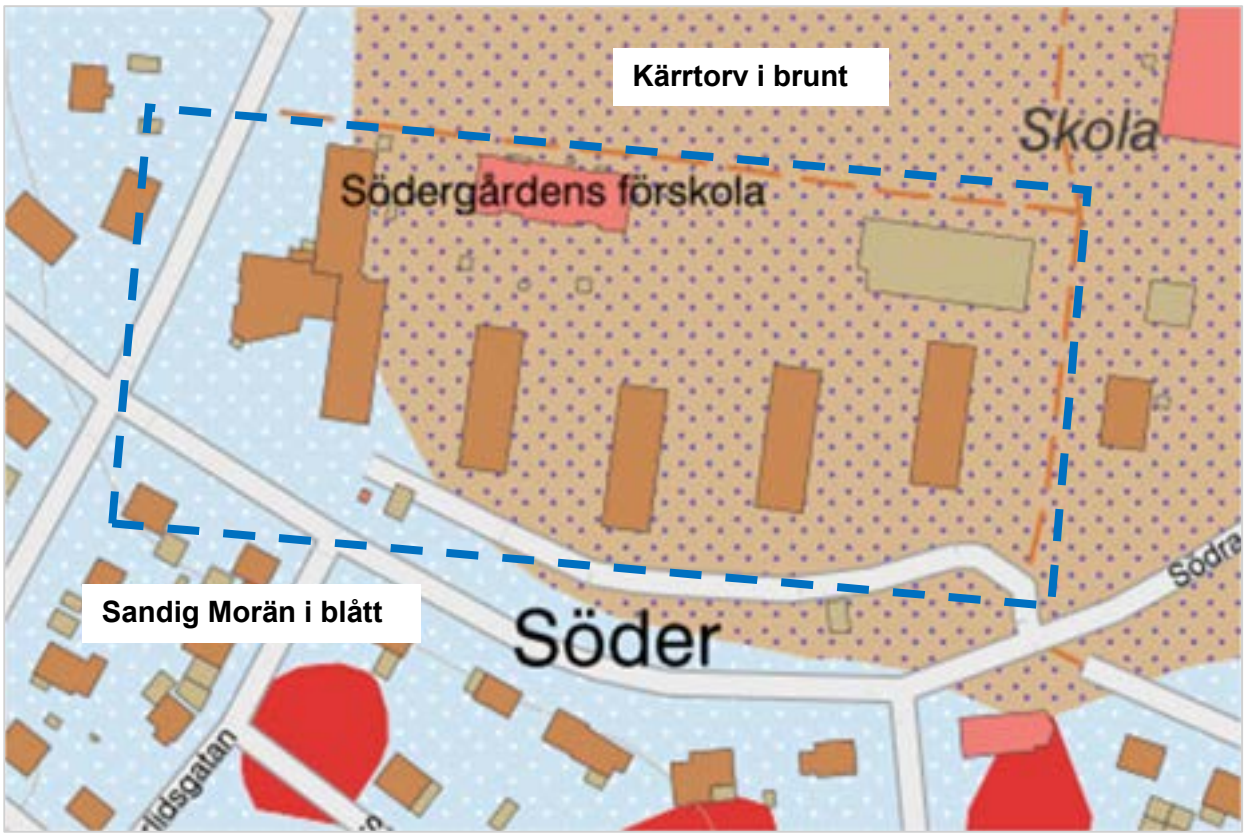
Inga synliga erosionsskador har observerats inom området, men ytvatten tenderar att bli stående och infiltreras först efter att en längre tid har förflutit.

3.1 Historik

Historiska kartor visar att området före 1960 i princip saknade större bebyggelse, se Figur 5. Flygfoton från olika årtal indikerar att samtliga byggnader uppfördes senast 1975, med förskolan som den sist tillkomna byggnaden.



Figur 5. Karta hämtad från: vaxjo.maps.arcgis.com, 2026-03-27. Kartan visar området för aktuell utredning, markerat ungefärligt med lila, och baseras på ett original från 1940.



Figur 6. Hämtat SGUs Kartvisare 2026-04-21, aktuellt område markerat i blått.

En geoteknisk undersökning utförd 1960, se tillhörande MUR, indikerar att det inom den del av området där den reviderade detaljplanen medger bebyggelse fanns ett torvlager ovanpå sanden. SGU:s kartvisare för området indikerar likt tidigare undersökning att torv förekommer inom området, se Figur 6.

3.2 Jordlager

Det översta jordlagret utgörs av ett mullskikt med en tjocklek på 0,1-0,3 meter. Under detta återfinns fyllnadsmassor, vilka vanligtvis har en tjocklek mellan 1 och 3 meter. I vissa delar av området finns ett underliggande torvlager med en tjocklek på 0,5 till 2 meter, medan detta lager saknas på andra ställen. Det avslutande jordlagret består av sand som vilar direkt ovanpå berget. Bergytan har, enligt utförda sonderingar, ett djup på 8 till 12 meter från markytan.

Nedan anges jordlagerföljden i punktform.

- Mull
- Fyllnadsmassor
- Torv
- Sand
- Berg

Mulljorden har endast analyserats i fält och det finns inga laboratoriebestämda parametrar för detta lager utöver den angivna observationen.

Fyllnadsmassorna består av en blandning av sand, silt, grus och tegel, och i vissa fall även inslag av torv eller humus. Färgen är brun till brungrå. Materialets typ och tjälfarlighetsklass varierar. Vattenkvoten uppmäts mellan cirka 4 % och 31 %, där de högsta värdena återfinns på större djup.

Torvlageret är generellt sett inte ren torv; inga av de tagna proverna bedömdes som tillräckligt rena för att standardiserad torvrutin skulle kunna utföras i laboratorium. Istället består lagret av brun torv med inblandning av sand, grus, fyllnadsmassor och silt. Materialet klassificeras som typ 6A eller 6B och har en tjälfarlighetsklass som varierar mellan 1 och 3. Vattenkvoten är mellan 63 och 278 %, vilket tyder på att materialet skiftar i sammansättning och organiskhalt inom området.

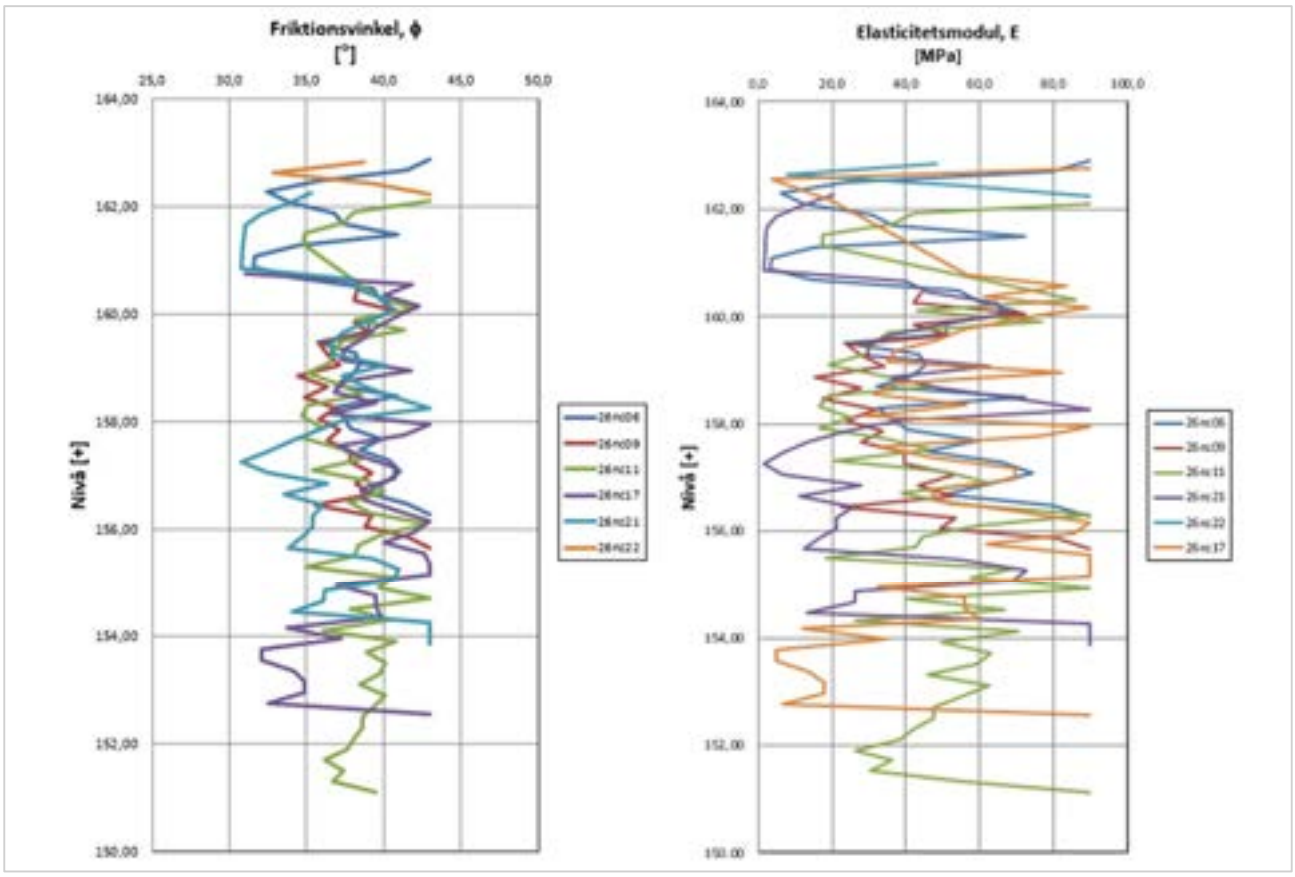
Sandlagret är siltigt och har brun eller grå färg med inblandning av torv eller växtdelar, fyllnadsmassor och rostfläckar. Trots dessa inblandningar anses sanden generellt vara renare i sammansättning än övriga jordlager, och för det mesta förekommer endast enstaka inslag av andra jordarter. Mot djupet, där provtagning saknas, antas sanden bli renare i sin sammansättning. Materialet klassificeras vanligtvis som typ 3B med tjälfarlighetsklass 2, även om vissa avvikelser förekommer. Vattenkvoten varierar mellan cirka 9 och 43 %, med huvuddelen av värdena mellan 20 och 30 %.

Genom utförd JB-sondering till ca 3 m i **berg** har bergytans nivå och kontinuitet verifierats. Metoden medger dock endast en översiktlig bedömning, eftersom ingen detaljerad undersökning utförts är berget karaktär okänd.

Sammanfattningsvis kan det konstateras att den ursprungliga jordlagerföljden inom området har förändrats, där det tidigare förekom torv ovan sand, men idag uppvisar jordlagren en varierande och delvis omblandad stratigrafi. De olika jordtyperna har blandats i skiftande grad. Dock bedöms sandlagret som ligger under fyllnadsmassor och torv, fortfarande vara relativt ostört på större djup.

3.3 Härledda värden

De härledda värdena för området baseras främst på resultat från utförda hejarsonderingar. Vid nivå +160 framträder en tydlig förändring i de utvärderade parametrarna: ovanför denna nivå visar resultaten generellt lägre hållfasthet och stor variation. Mellan nivåerna +160 och +158 blir värdena mer samlade, vilket indikerar att jordlagret där är mer homogent, innan det åter går över till en till zon med större spridning i parametrarna. Trots att variationen ökar under övergångszonen är hållfastheten där betydligt högre än i det övre, mer spretiga lagret, se Figur 7 nedan. Nivå +160 sammanfaller ungefär med den nivå där sandlagret börjar enligt utförda skruvprov, samt där motståndet i slagen ökar avsevärt.



Figur 7. Friktionsvinkel och Elasticitetsmodul utvärderat ur utförda hejarsonderingar i området.

3.4 Hydrogeologi

Vid mätningarna i slutet av februari 2026 bedömdes grundvattennivåerna i regionen ligga något under normal medelnivå, då nederbörden hade varit mycket begränsad sedan årsskiftet.

Två grundvattenrör har installerats i området, placerade på punkter med en marknivåskillnad om 0,65 meter. Den 18 februari 2026 uppmättes grundvattennivån till samma plusnivå i båda rören, cirka +160,8. Vid kontroll en vecka senare, den 25 februari, var röret 26NC11GW torrt, men eftersom 26NC17GW fortfarande visade mätbart vatten kan det antas att grundvattennivån vid 26NC11GW låg kvar på ungefär samma nivå. Eftersom grundvattenytan då befann sig under filtrets överkant i 26NC11GW var det dock inte möjligt att mäta i just denna punkt. I april hade nivåerna stigit i båda rören till cirka +161. För 26NC11GW innebär detta att grundvattenytan har varierat mellan 1,2 och 1,7 meter under markytan, medan det högre belägna röret visar nivåer mellan 2 och 2,4 meter under markytan.

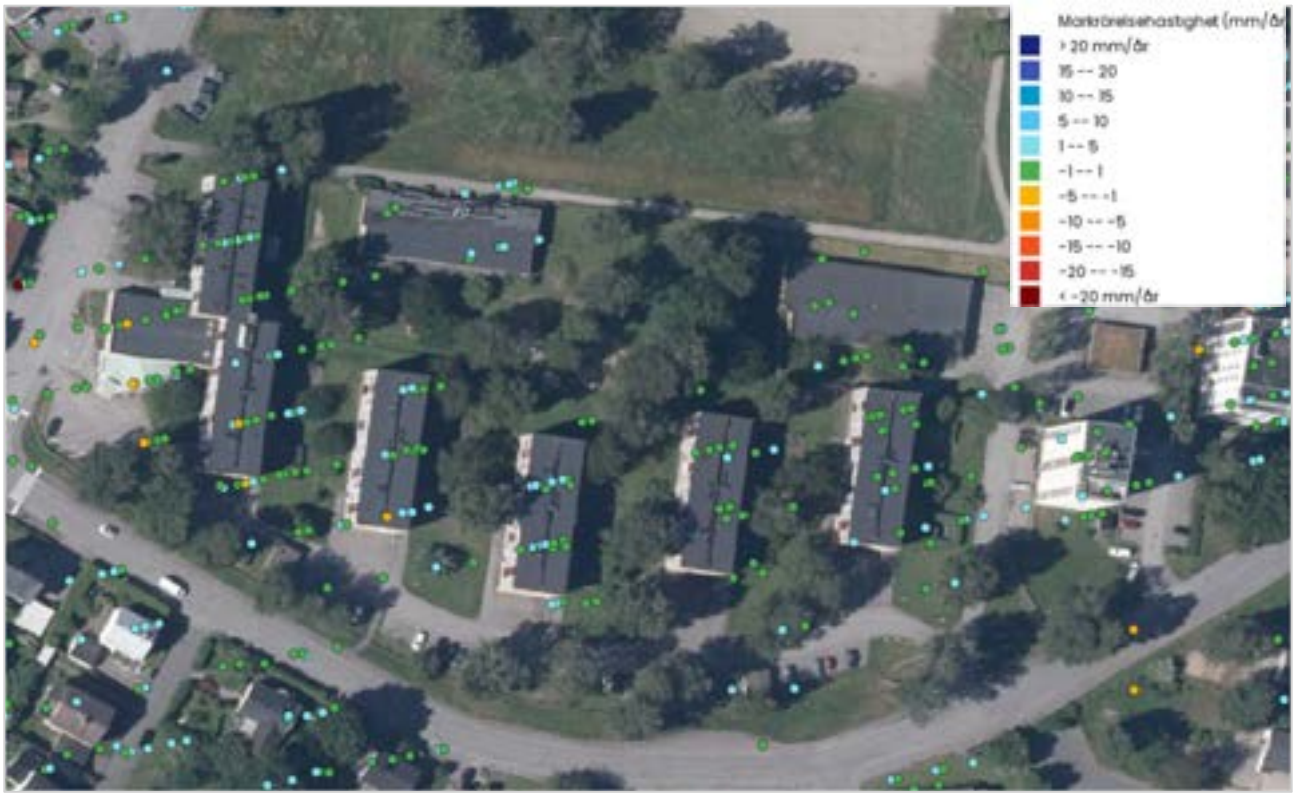
De uppmätta grundvattennivåerna i det aktuella området bedöms vara högre än under sommarmånaderna, men något lägre än normalt för årstiden. Under sensommaren uppskattas nivåerna ligga 2–3 meter under markytan. Eftersom torv huvudsakligen påträffas ner till 2 meters djup, återfinns torven ovanför den nivå där grundvattenytan är inmätt. Det innebär att torven redan är dränerad och konsoliderad, och en tillfällig sänkning av grundvattennivån bör därför inte medföra några problem inom området.

4 Stabilitet

Inom området är marken relativt plan och totalstabiliten bedöms som tillfredställande för befintliga förhållanden. Däremot förekommer endel ojämnheter och lokala nivåskillnader inom området, detta beror troligen på sättningar som orsakts genom de urskiftningar och utfyllnader som utförts inom området.

5 Sättningar

Området uppvisar betydande sättningskänslighet och har lokalt begränsad förmåga att motstå även mindre belastningar. Vid platsbesök noterades att mindre konstruktioner, exempelvis lekstugor, trädgårdsmöbler och markplattor, har påverkats av pågående sättningar. Marken i anslutning till byggnader visar tecken på att bitvis sjunkit, medan själva husen inte uppvisar några synliga sättningsskador. Detta indikerar att sandlagret under byggnaderna har tillräcklig bärighet för att hantera de större lasterna. Samma förhållande gäller sannolikt även vissa asfalterade ytor inom området. Enligt Sverige inSAR förekommer sättningsrörelser i området med en hastighet om upp till cirka 5 mm per år, se Figur 8.



Figur 8. Sättnings data från InSAR Sverige 2026-04-01.

6 Grundläggning

Eftersom den slutliga utformningen av bebyggelsen ännu inte är fastställd presenteras ett potentiellt exempel utifrån plankartans förutsättningar. Schablonmässigt används maximal tillåten byggnadsarea om 325 m² och maximal byggnadshöjd om 40 meter, vilket ger en antagen byggnadsarea på ca 18 × 18 meter.

Två grundläggningsmetoder har på utryckt önskan av beställaren utvärderats: pålning direkt från markytan och en källarlösning med pålning från överkant sand eller morän. Efter genomgång konstateras att skillnaderna mellan alternativen är så små att de ligger inom osäkerhetsmarginalen, och ingen särskild ekonomisk skillnad redovisas mellan metoderna, även om vissa skillnader i genomförande föreligger.

Pålning antas krävas för byggnader med denna storlek, då den maximala byggnadsarean medför slank utformning och höga laster per påle krävs sannolikt stålrörspålar. Den höga byggnadshöjden genererar vindlaster som inte helt motverkas av byggnadens tyngd, vilket innebär att vissa pålar måste borras och förankras i underliggande berg för att ta upp dragkrafter.

Att placera pålkran direkt på torv är inte genomförbart utan särskilda åtgärder, eftersom torven har både låg bärighet och hög benägenhet att deformeras. För att möjliggöra pålning från markytan krävs temporära arbetsplattformar eller stabiliserande insatser som bankpålning eller lastutjämning. Vid pålning på torv uppstår ytterligare utmaningar, bland annat risk för vibrationer och förändringar i portryck samt svårigheter att upprätthålla en jämn produktion vid varierande jordlager. Dessa faktorer har inverkan på arbetsmiljö, tidsplan och kostnader och bör tas med i bedömningen av grundläggningsmetod.

Om pålning kan utföras från överkant sand eller morän erhålls mer förutsägbara förhållanden under utförandet. Anläggande av källarplan innebär ökade kostnader för schakt, stödkonstruktioner och grundvattenhantering, men dessa kostnader är relativt förutsägbara och kan projekteras och kalkyleras i tidigt skede.

Vid mindre byggnader kan andra grundläggningsmetoder än pålning övervägas.

6.1 Bedömd kostnad

I denna kostnadsjämförelse har fokus lagts enbart på utgifter relaterade till grundläggningsarbetet, det vill säga schaktning, spontning och pålning. Eventuella utgifter för tex källarkonstruktion eller bottenplatta har inte tagits med i beräkningen. Dessutom gäller uppskattningen endast en byggnad, trots att den övergripande planen omfattar tre planerade byggnader.

De redovisade kostnaderna utgör grova uppskattningar, framtagna utifrån erfarenhetsvärden från liknande projekt, och ska endast betraktas som ett vägledande beslutsunderlag i ett tidigt skede. Grundläggningskostnaden för en byggnad enligt ovanstående förutsättningar bedöms uppgå till cirka 1,5–1,8 miljoner kronor.

7 Slutsats

Planens intensioner bedöms ur ett geotekniskt perspektiv vara genomförbara.

7.1 Stabilitet

Utifrån genomförda undersökningar och platsbesök bedöms områdets totalstabilitet som tillfredsställande, vilket innebär att marken har tillräcklig stabilitet för nuvarande och planerade förhållanden.

7.2 Sättningar

Inom planområdet förekommer sättningsrisk, huvudsakligen på grund av torvinblandning i de ytligare jordlagren. Belastningar som tillförs marken kan leda till ytterligare deformation om de inte leds ner till djupare, mer bärande lager. Även befintliga ledningar kan påverkas negativt av framtida markbelastningar, vilket understryker vikten av att nya laster förankras i stabilare undergrund.

Under vissa perioder av året förväntas grundvattenytan ligga under torvlagret, vilket innebär att en avsänkning av grundvattenytan är ok ur sättningssynpunkt.

7.3 Hydrogeologi

Då torven i huvudsak påträffas ner till 2 meters djup, vilket innebär att toven återfinnes över den nivå på vilken grundvattenytan är inmätt. Antas att torven därför redan är dränerad och konsoliderad. Byggnation som innebär temporär grundvattenbortledning kommer därför inte att riskera skada några allmänna eller enskilda intressen i området, varför inget tillstånd för vattenverksamhet är nödvändigt. Dock rekommenderas vattentät betong användas om källare ska anläggas då permanent dränering inte bör anläggas på större djup än 1 meter under mark. Detta för att grundvattenflödena i området inte ska påverkas.

Spont bedöms inte vara nödvändigt ur grundvattenpåverkanssynpunkt, men kan underlätta för att begränsa grundvatteninträngning och hålla schaktet torrt. Grundvatten kommer troligtvis att tränga in i schakt under 1-2 meter under markytan, lite beroende på årstid. Varken spont eller pålning till fast mark och/eller berg bedöms påverka grundvattensituationen negativt.

Det bedöms vara uppenbart att undantaget från tillstånd för vattenverksamhet är tillämpligt. I byggskedet rekommenderas detta kontrolleras och verifieras med löpande mätningar av grundvattennivåer och markrörelser på sättningsbenägna byggnader inom påverkansområdet, vilket utgör underlag vid en eventuell tillsynskontroll av länsstyrelsen.

7.4 Grundläggning

För att säkerställa tillräcklig bärighet för vägar och mindre konstruktioner rekommenderas att sättningskänsliga jordlager ersätts med packad sand eller annat stabilt material, vilket minskar risken för deformationer.

Vid grundläggning av större byggnader, såsom de som föreslås i detaljplanen, krävs pålning till berg för att minska sättningsrisken samt säkerställa byggnadernas stabilitet. En lämplig metod är att schakta bort sättningsbenägna ytjordlager och utföra pålning från det fastare lagrets överkant. Detta är särskilt relevant vid planering av källarvåning, men bör även övervägas för andra typer av byggnationer. Alternativt kan pålning ske direkt från markytan, men denna metod innebär större osäkerhet eftersom torvlagret inte har tillräckligt motstånd för att ge mothåll till pålar och

arbetsfordon, vilket kan påverka både stabilitet och ekonomi. Vid planering av pålning måste risken för block i marken beaktas och borrade stålrörspålar bör övervägas som alternativ.

Med tanke på torvinblandningen i marken kan det vara nödvändigt att förstärka byggvägar och tillfällig grundläggning för tyngre maskiner, exempelvis pålkranar, under byggskedet för att upprätthålla stabilitet och god arbetsmiljö.

Om ett mindre parkeringsgarage med avsevärt lägre bygghöjd uppförs, kan alternativa grundläggningsmetoder övervägas för denna byggnad.

7.5 Kontroll i byggskedet

I god tid innan markarbeten påbörjas skall ett kontrollprogram upprättas, detta för att kartlägga eventuella pågående marksättningar inom området innan byggnationen påbörjas. Kontrollprogrammet bör omfatta mätpunkter för rörelser på befintliga ledningar, byggnader m.m. Vid schaktning, och pålning skall rörelser, till en början, mätas dagligen. Mätningsintervallen kan senare justeras beroende på rörelseutveckling. Utöver kontrollprogram med avseende på markrörelser ska även en riskanalys tas fram med focus på vibrationer och protrycksförändringar till följd av eventuella pålningsarbeten.

7.6 Ytterligare rekommendationer

När byggnadernas exakta placering har definierats i projekteringen bör kompletterande sonderingar utföras. Dessa undersökningar bör syfta till att kartlägga jordlagerns variation på djupet och att bestämma djupet till berg på specifika punkter, särskilt där pålning eller tillfälliga konstruktioner som sponter kan bli aktuella. För att få bättre förståelse för undergrunden rekommenderas att utföra skruvsonderingar mot djupet (minst till 5-6 meters djup). Detta för att få en tydligare bild av jordlagerföljden och eventuella förändringar på större djup, vilket är avgörande för att undvika oväntade sättningar och säkerställa stabila konstruktioner.

Det är även rekommenderat att ta upp borrkärnor från berget för att bedöma dess lämplighet som grundläggningsmaterial för större byggnader. Vid denna undersökning bör man identifiera eventuella sprickor och svaghetszoner samt fastställa bergartens typ.

Vid fortsatt exploatering och i samband med schaktning och markarbeten kan den varierande jordlagerföljden innebära utmaningar för stabiliteten hos tillfälliga slänter. Därför bör sluttningens stabilitet bedömas noggrant, särskilt i områden med heterogena jordlager.

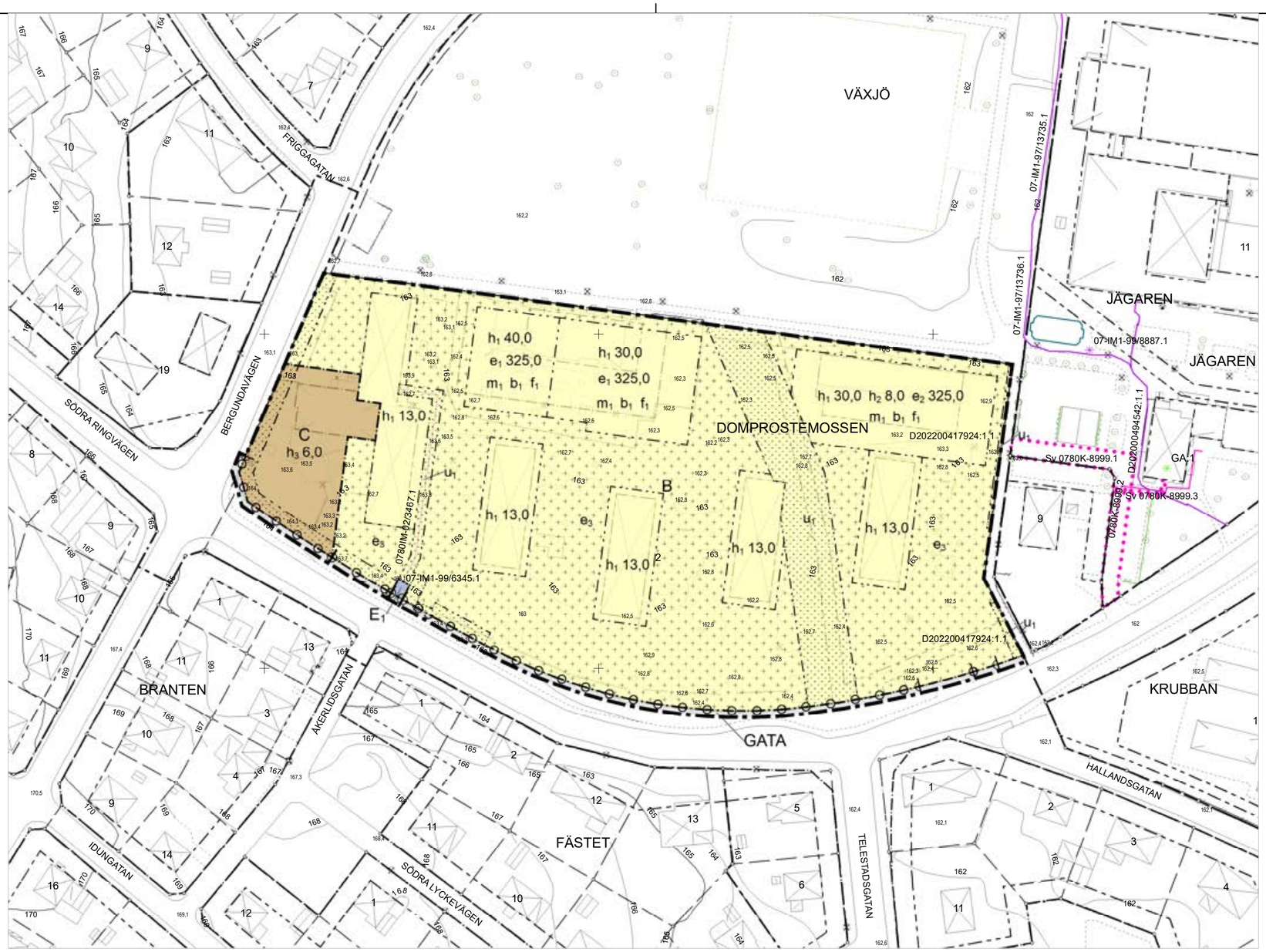
Norconsult

Bilageförteckning

Bilagor	Antal sidor
Bilaga 1 - Plankarta	1
Bilaga 2 - Tidigare byggnation	10

Norconsult

Bilaga 1 - Plankarta



0 25 50 100 Meter Skala 1:1 000 (A2)

PLANBESTÄMMELSER

Följande gäller inom områden med nedanstående beteckningar.
Endast angiven användning och utformning är tillåten.
Där beteckning saknas gäller bestämmelsen inom all kvartersmark eller all allmän plats eller allt vattenområde på plankartan.

GRÄNSLINJER

- Planområdesgräns
- Användningsgräns
- Egenskapsgräns

ANVÄNDNING AV ALLMÄN PLATS

GATA — Gata

ANVÄNDNING AV KVARTERSMARK

B — Bostäder

C — Centrum

E_1 — Transformatorstation

EGENSKAPSBESTÄMMELSER FÖR KVARTERSMARK

Begränsning av markens utnyttjande

Marken får inte förses med byggnad.

Marken får endast förses med komplementbyggnad och annan anläggning än byggnad

Höjd på byggnadsverk

h_1 0,0 — Högsta nockhöjd på bostadsbyggnad är angivet värde i meter

h_2 0,0 — Högsta nockhöjd på parkeringsgarage är angivet värde i meter

h_3 0,0 — Högsta nockhöjd är angivet värde i meter.

Markreservat för allmännyttiga ändamål

u_1 — Markreservat för allmännyttiga underjordiska ledningar.

Utnyttjandegrad

e_1 325,0 — Största byggnadsarea är angivet värde i m² per bostadsbyggnad. Balkonger tillåts utöver angiven byggnadsarea.

e_2 325,0 — Största byggnadsarea är angivet värde i m² per bostadsbyggnad. Parkeringsgarage får sammankopplas med en (1) bostadsbyggnad. Bostadsbyggnad och parkeringsgarage betraktas då som för sig enskilda byggnader beträffande byggnadsarea. Balkonger tillåts utöver angiven byggnadsarea.

e_3 — Största area per komplementbyggnad är 60 m2

Utformning

f_1 — Bostadsbyggnaders kortsidor ska orienteras mot den norra fastighetsgränsen och får inte överstiga längden 14 meter. Balkonger och parkeringsgarage tillåts utöver angiven längd.

Stängsel, utfart och annan utgång

Utfartsförbud

Skydd mot störningar

m_1 — Lägsta nivå på färdigt golv för huvudbyggnad är +163,0 m.

Utförande

b_1 — Källare får inte finnas.

GENOMFÖRANDETID

Genomförandetiden är 5 år över hela planområdet och börjar gälla fr.o.m. laga kraft datum.

UPPLYSNINGAR

Dagvatten ska omhändertas lokalt på kvartersmarken i ett trögt system.

Inom planområdet finns en enkelsidig allé som bedöms omfattas av biotopskydd och dispens krävs för skadliga åtgärder.

GRUNDKARTANS BETECKNINGAR

- Gräns för fastighet, samfällighet och sämjedelningsområde samt gräns för kvarterstrakt
- Traktgräns, alternativ gräns för fastigheter och samfällighet med samma kvartersnamn, samt med kvartersnamn
- Traktgräns, osäker i sjö (tolkad enl. jbl 1:5)
- Bostadshus karterat efter husliv resp. tak
- Uthus karterat efter husliv resp. tak
- Övrig byggnad karterat efter husliv resp. tak
- Transformatorbyggnad
- Häck, stenmur
- Staket, stödmur
- Väg
- Slänt
- Nivåkurva (174)
- 177.1 — Avvägd markhöjd
- 1 1:1 — Registerbeteckning på fastighet
- VÄXJÖ — Trakttext
- S:1 ga:1 — Samfällighet resp. gemensamhetsanläggning
- Sv Lr — Servitut resp. ledningsrätt
- Servitut (punkt, linje resp. yta)
- Gemensamhetsanläggning (punkt, linje resp. yta)
- Belysningsstolpe
- Löv- resp barrträd
- Avtalservitut

Grundkarta över
DOMPROSTEMOSSEN 2
Växjö kommun

Upprättad 2024-04-22

Per Scharffenberg, mätningsingenjör
Samhällsbyggnadsförvaltningen, Växjö kommun

URSPRUNG, FRAMSTÄLLNINGSMETOD

PLANSYSTEM	HÖJDSYSTEM	ÄRENDENUMMER
SWEREF 99 15 00	RH2000	GDE.2024.264

UTKAST

Granskningshandling | Diarienummer: PLAN.2021.985

Detaljplan för

Domprostemossen 2

Söder — Växjö kommun

Växjö kommun
Samhällsbyggnadsförvaltningen

Upprättad: 20XX-XX-XX

Sofie von Elern
Planarkitekt

Norconsult

Bilaga 2 - Tidigare byggnation

BJÄLKLAG

Källarbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol, takbehandl. Linoleum + 80 mm överbetong + 150 mm lecabetong	
Mellanbjälklag	Konstr.-sätt, ljudisol.	
Vindsbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol. Plastmatta + överbetong + lecabetong	
Bjälklag under badrum	Konstr.-sätt, ljud- o. vattenisol.	
Altanbjälklag	Konstr.-sätt, värme- o. vattenisol.	
Balkonger	Konstr.-sätt, vattenisol.	
Trappor	Konstr.-sätt	

TAK

Yttertak: **i allmänhet**	Konstr.-sätt (dimens., delning), takpanel, beläggn. Fribärande fackverkstakstolar dim. och c/c enl. K-ritn. 2 lag YAM 1200/50 + 1 lag SAM 1200/50 + 7/8 råspont + 100+30 min.ull+plastfolier+furupanel	
över inredd vindsvåning	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat resp.gipsskivor.	

DIVERSE

Ventilation och uppvärmning	Ventilationssystem: självdrag, mek. vent. etc. Mekanisk ventilation, avsättn.luft. genom vädr. fönster+förvärmd friskluft.			
	Uppvärmningssystem Radiatorer+förvärmd friskluft+varma golv.			
		Material	Tjocklek omslutn. väggar	Tjocklek skiljeväggar
	Evak. kanaler			
	Imkanaler			
	Rökrör			
	Pannskorsten: ytbehandl. ovan tak			
Övriga uppgifter				

Ansv. arbetsledare:

Arkitekt: ARTON Kons. Arkitekter SAR, Hälsingb.

Byggnadskonstruktör: Pehrs & Co AB, Växjö

Värme- o. vent.-konstruktör: Ing.firman GALP AB, Växjö.

Växjö den 25.9.1969

FASTIGHETSFÖRENINGEN VÄXJÖHEM

(Sökandens egenhändiga namnteckning, eller firmastämpel jämte egenhändig namnteckning av den eller de personer som äga teckna firman.)

311477

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 1 av 10

Lindströms Boktr., Växjö 5000 8 66

GODKÄND ENL. BYGGNADSNÄMNDENS BESLUT
DEN 28 februari 19 63 § 95/13
BETYGAR

PÅ TJÄNSTENS VÄGNAR:

TEKNISK BESKRIVNING

BYGGNADSNÄMNDEN I VÄXJÖ EXPEDITION
DEN 14 FEB. 1963
Dnr 67

Byggnadens art: Garage

Sökande Fastighetsföreningen Växjöhem ek.för.
Adress: Kronobergsgatan 6
Växjö Tel. 10400

Byggnadsplats: VÄXJÖ
Kvarter: Domprostemossen
Tomt nr 1 Stadsäga nr

GRUND

		Tjänsteanteckn.
Markförhållanden	Jordlagrens beskaff. (ungef. djup) Mossjord c:a 1,5 m. Sand.	
Grundläggningssätt	Betongpel. el. murar till berg, utbredda plattor, betongpåln. etc. Utfyllnad med sten-grus till sandlagret. Därå utbredda betongplattor.	
Yttre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens. Betong enl. konstruktionsritning. Värmeisol. - - - Vattenisol. - - - Sockel: material, ytbehandl. Betong mot slät form Dränering: material dimens. o. placering Tegelrör enl. VVS-ritning.	
Inre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens. - - -	

VÄGGAR

		Tjänsteanteckn.
Ytterväggar: i allmänhet	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat ½-stens gul fasadtegel. 20 cm. gasbetong vv 0,5 Tunnputs.	
under fönster	- - -	
Innerväggar: bärande	Material, delarnas dimens. o. placering - - -	
lägenhetsskiljande	- - -	
mot ouppvärmt utrymme	- - -	
trappomslutande	- - -	
övriga	- - -	
Brandmurar	Material, dimens. - - -	311442

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 2 av 10

BJÄLKLAG

Källarbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol., takbehandl. Betonggolv på mark.	
Mellanbjälklag	Konstr.-sätt, ljudisol. - - -	
Vindsbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol. - - -	
Bjälklag under badrum	Konstr.-sätt, ljud- o. vattenisol. - - -	
Altanbjälklag	Konstr.-sätt, värme- o. vattenisol. - - -	
Balkonger	Konstr.-sätt, vattenisol. - - -	
Trappor	Konstr.-sätt - - -	

TAK

Yttertak: **i allmänhet**	Konstr.-sätt (dimens., delning), takpanel, beläggn. Takstolar av trä enl. konstr. ritn. 1" panel + papptäckning. 15 cm glasullsisolering.	
över inredd vindsvåning	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat - - -	

DIVERSE

Ventilation och uppvärmning	Ventilationssystem: självdrag, mek. vent. etc. Mekanisk enl. ventilationsritningar.			
	Uppvärmningssystem Varmluftsinblåsning.			
		Material	Tjocklek omslutn. väggar	Tjocklek skiljeväggar
	Evak. kanaler		- - -	
	Imkanaler			
	Rökrör			
	Pannskorsten: ytbehandl. ovan tak - - -			
Övriga uppgifter	- -			

Ansv. arbetsledare: E. Johansson, Vislanda.
Arkitekt: ARTON, Hälsingborg
Byggnadskonstruktör: Pehrs & Co, Växjö.
Värme- o. vent.-konstruktör: Värmebyrån, Växjö.

Växjö den 18/1 1963

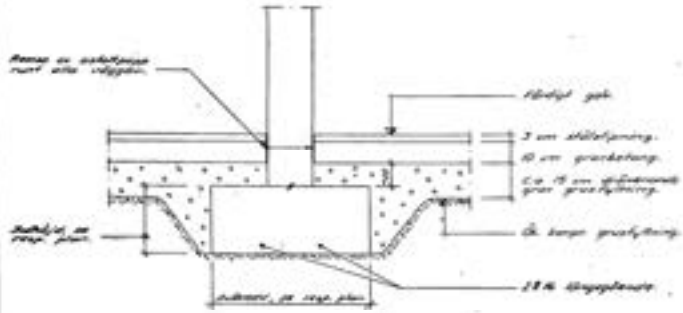
FASTIGHETSFÖRENINGEN VÄXJÖHEM

(Sökandes namnteckning eller firmastämpel jämte egenhändig namnteckning av den eller de personer som äga teckna firman.)

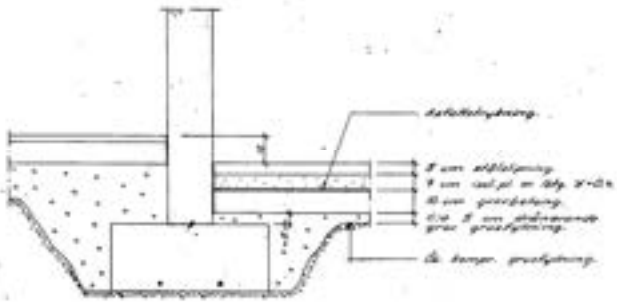
311443

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 3 av 10

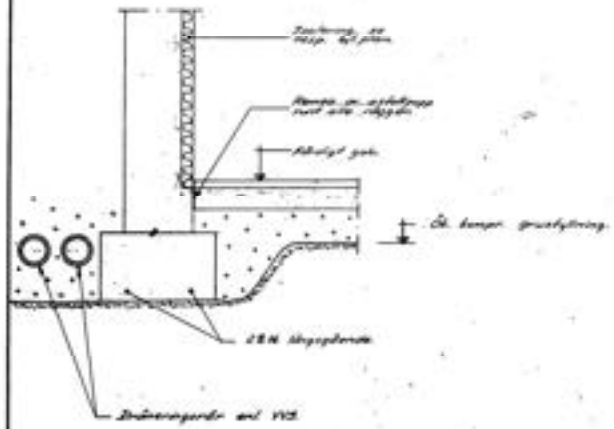
Principsektion av lättgrundad grundsula vid grundläggning på normal nivå. 1:10



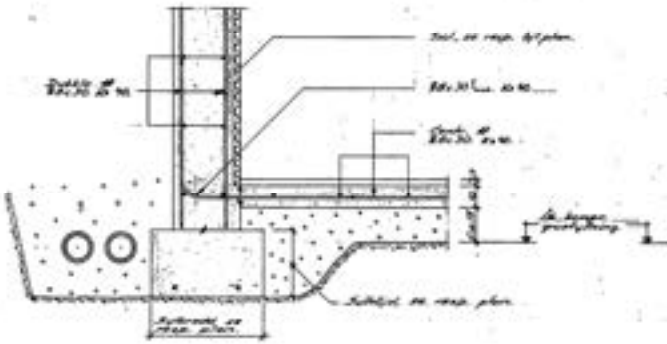
Principsektion av lättgrundad grundsula på fyllning över sättningsbenägen botten. 1:10



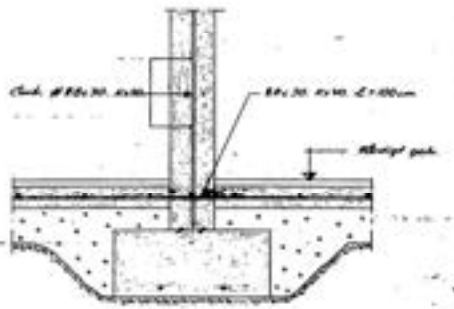
Principsektion av grundsula under yttervägg 1:10



Principsektion av grundsula och källarpelare vid yttervägg i skyddsrum 1:10



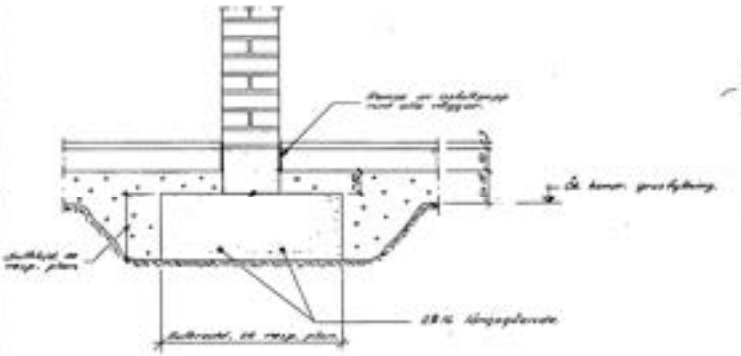
Principsektion av grundsula och källarpelare vid mellanvägg i skyddsrum 1:10



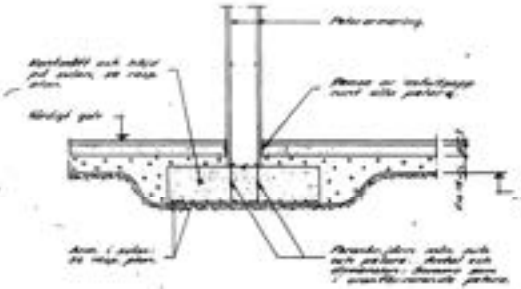
311367

Kv. Rumpstekaren	INGENJÖRSFIRMAN PEHRS & CO.
Tillägg:	
Grundläggningsdetaljer. Hus 1 t.o.m. 6.	1:10 Ritn. B.J. Kontr. B.J. Nr: 8

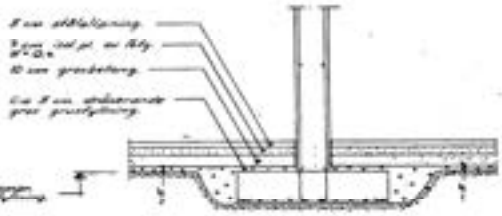
Principsektion genom grundvägg mot trapphusdörr av dagel 1:10.



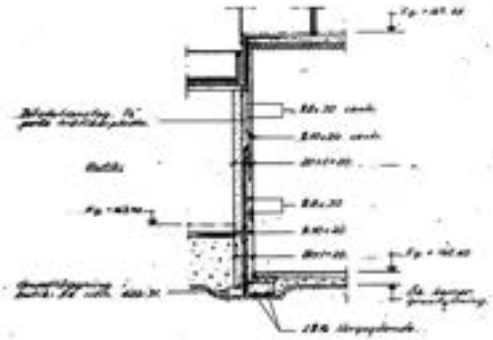
Principsektion genom mellanvägg vid grundläggning på cementpel mindr 1:20



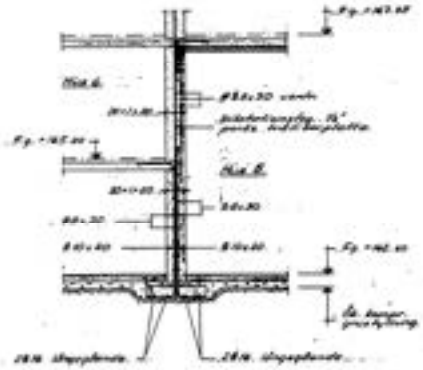
Principsektion genom mellanvägg vid gatu- och löpar mindre (utbyggnadsgrundläggn.) 1:20.



Sektion A-A 1:50.

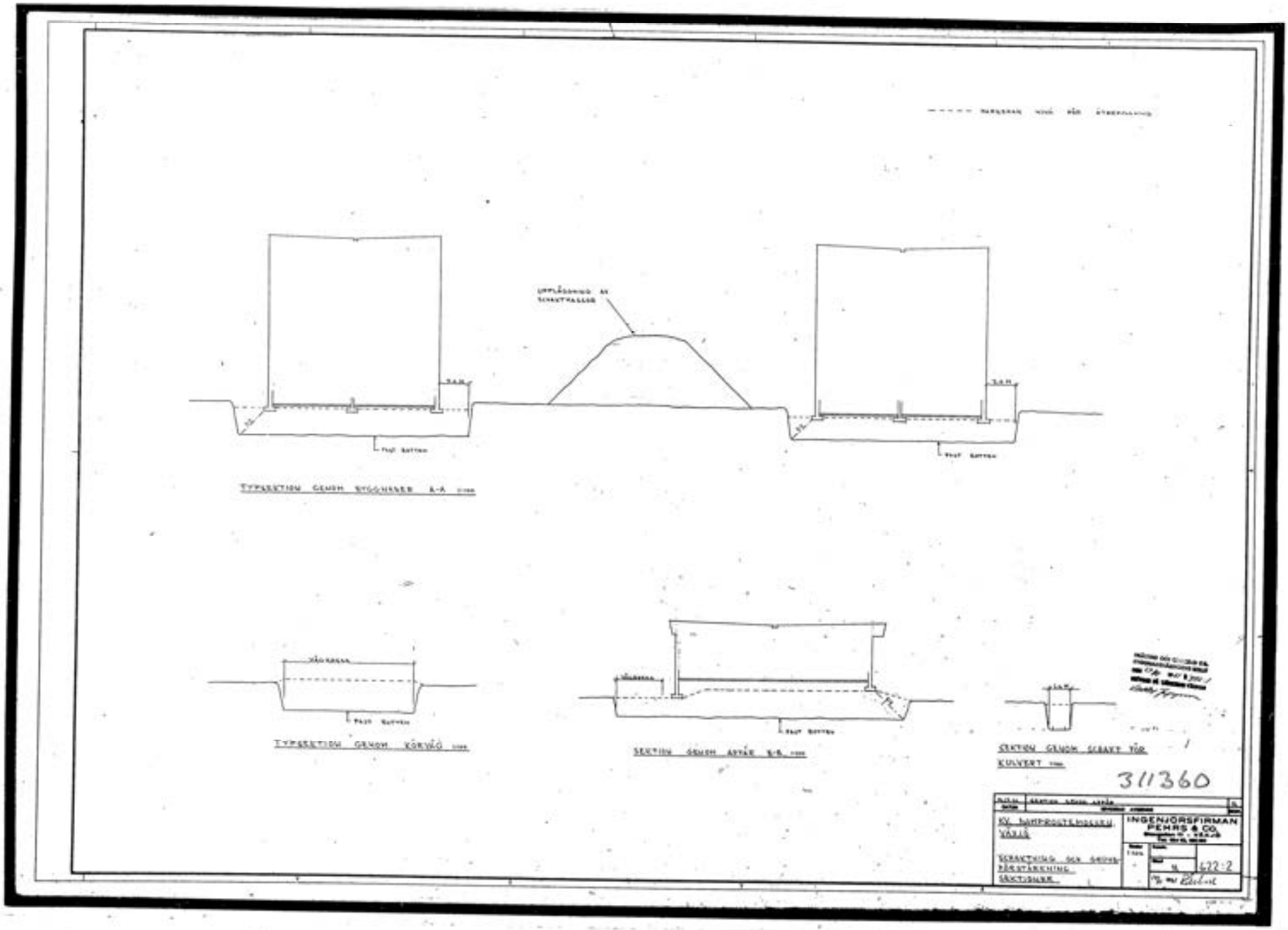


Sektion B-B 1:50



311368

Kr. Barnavårdsnämnden Eskilstuna		INGENJÖRSFIRMAN PEHRS & CO.
Grundläggningsarbeten för Hus 1 o.s.v. 6.	1:50 1:20 1:10	B.J. B.J. 402: 9.


TYPSEKTION GENOM BYGGNADER A-A
TYPSEKTION GENOM KÖRVÄG
SEKTION GENOM ÅSPÅR B-B
SEKTION GENOM SCHAKT FÖR KULVERT
311360
INGENJÖRSFIRMAN PEHRS & CO
622:2

Ritningsförteckning

Ritn. nr	Antal	Benämning
100	1	Situationsplan.
	2	Sektioner.
	3-4	Grundplan. Hus 1.
	5	" " 2.
	6	" " 3.
	7	" " 4.
	8	" " 5.
	9	Grundläggningsdetaljer. Hus 1 kap. 4.
	10	" " " "
	11	Byggsätt 100. Hus 1.
	12	" " " 2.
	13	" " " 3.
	14	" " " 4.
	15	" " " 5.
	16	" " " 6.
	17	" 200 " 1-4. Byggsätt 200. Hus 1-4.
	18	" " " 5. " 400. " 5.
	19	" " " 6.
	20	" 300 " 6.
	21	" 400 " 1-4.
	22	" " " 6.
	23	Vägghöjder. Hus 1-6.
	24	Bjälkar och pelare. Hus 1-6.
	25	Bestämmer. Hus 1-6.
	26	" " "
	27	" " "
	28	Detaljer.
	29	Butiksdelen. Grundplan.
	30	" Byggsätt över butiksavdelning.
	31	" Sektion.
	32	" Bjälkar och pelare.
	33	" Tvärsektion.
	34	Typritning. Trappa.
	35	" Balkonger.

Konstruktionsbeskrivning.

Bestämmelser.
Gällande statliga bestämmelser skall tillämpas.

Betong.
Beteckning: Bkg I, vkf. ≥ 300, vbr. Balkonger: Bkg II, vkf. ≥ 300, vattentät, vbr.
Grundsula (ec): Bkg I, vkf. ≥ 200, vbr. Övrig platta: Bkg I, vkf. ≥ 250, vbr.

Armering.
Beteckning: St 60 (betecknas ø).
Övrig armering: St 60 (betecknas ø) eller ej annat särskilt anges.
Samt alla bommar och ursparingar i betongbjälkar och betongpelarmur tillägges 28 ø i väggarna såväl horisontal som vertikal, eller ej annat anges.
Alla hål, ursparingar o.dyl. skall läggas innan tillkommelingen och under målarmeringen. All armering skall tillägges och monteras före gjutningen.
Vid murade väggars anslutning till betongbjälkar el. pelare, så att väggarna ej kan murar i förband skall tillägges 6 ø i varannan fog.
Skyddstäckning minimum enligt AMA, annars vad.
I tillgängliga grundvatten tillägges 2 ø till täckningarna eller ej annat anges.

Murning.
All murning skall utföras med bv 0/4.
Tegel för bärande innerväggar skall ha hållfast: tryckhållfasthet = 240 kg/cm².
Lämpligaste: tegelsort mellan tegelsort / tegelsort, t.ex. tegelsort 24 0,85/85.
Tillgängligaste: bv 0,5/30. Övriga tegelsorter / väggar av tillgängliga tillägges tillgängliga "30 000 (tryckhållfasthet 1000 kg/cm²) eller ej annat anges.

Tegel.
Tegel för bärande innerväggar skall uppfylla fordringar för tegelsort 7 30 eller ej annat anges.

Mörtelbeläggning.
Alla mått i centimeter eller ej annat anges.

Ändringar.
Alla ändringar, tillägningar, tillvägagångar och måste utföras i tillfälliga konstruktioner skall kontrollera. Övriga underhåll över ändringen verkställas.

Isolering / tätningar.
Tätningar, isolering med tum tätningsmedel / garage, utfyllning tvärsnitt, mellanlägg, tvärförbindelser - tätning och tvärsnitt. Noggrann läggs på tätningen.

Övrigt.
Vid materialleveranser, som skall putsas, skall putsen noteras. Vid platser med vilka måste uppfyllas. Alla rörhuvuden medför. Samtliga tvärförbindelser tvärsnitt noggrant, skall på mark utföras i tvärsnitt. Längsgående delar av grundning är "Modern betongkvalitet".

Tvärsnitt under källarna gäller på mark i källaren.
Till källaren under golv skall användas av tillgängligt grusmaterial.
Dessa lägg är tvärsnittsmurar. Tvärsnittsmurarna tillägges i max 30 cm tjocka lager, som kompakteras med vibratorplatta vid tvärsnitt. Betongringen av de tätare lagren skall läggas så optimal vattenhalt för tillräcklig packning skall så att man duger lagret av så enhetsmurar grundläggning, som med god enhetsmurarbetskraft ansluter till underlaget.
Varje lager skall hållas minst 98 % av de tätaren på packningsgraden, som maximum enligt den med vibratorplatta metoden, d.v.s. med den s.k. Vägo-metoden.
Mätning för tvärsnitten för tvärsnitten av tvärsnitt.

Ritningsförteckningen

- Betong.
- Lättbetong.
- Tegel.
- Värmeisolering.
- Värmeisolering.
- Asf / plan.
- Armering / Nedanstående riktning läggas underst / Underdelen och överst / Överdelen av platta.
- Armering / Överdelen (ö.d.) betongplatta.
- Armering / Underdelen (u.d.) betongplatta.
- ø Rundstål av ø.
- ø Större armeringsstål av ø.
- + Satt vid sulk.
- Fundamentering.
- Kantbalk.
- Kantsulk, betongplatta.
- Sektion C-C Jämförelse på ritning nr 7.
- Plint vägar, där det sulkas flyter in mellan de utmärkande tvärsnitt. Det är viktigt att sulkas flyter, så att det inte vägar och sulk. Det vägar sulkas direkt resp. måste.
- Armering (ö.d. platta) som nedbockas i vägg.
- Armering (u.d. platta) som uppbockas i vägg.
- Knuta (se ritn. detaljer).

311358

INGENJÖRSFIRMAN PEHRS & CO.

622.0

GODKÄND ENL. BYGGNADSNÄMNDENS BESLUT
DEN 27 september 19 61 S 292/61
BETYGAR
PÅ TJÄNSTENS VÄGNAR:
Per Karlsson

TEKNISK BESKRIVNING

INLÄMNAD TILL
BYGGNADSNÄMNDENS
I VÄXJÖ EXPEDITION
DEN 19 JUN 1961
Dnr 413
Dnr M

Byggnadens art: Bostads- och affärshus
Fastighetsföreningen Annae Gärde u.p.a.
Sökande: ~~Växjö Byggnads AB~~ Fastighetskontoret
Adress: ~~c/o Fogema, Klostergatan 19 G~~
Växjö Tel. ~~13976~~ 10400

Byggnadsplats:
VÄXJÖ
Kvarter: Domprostemossen
Tomt nr 1 Stadsäga nr

GRUND

		Tjänsteanteckn.
Markförhållanden	Jordlagrens beskaff. (ungef. djup) Torv ca 1,6 m Sand	
Grundläggningssätt	Betongpel. el. murar till berg, utbredda plattor, betongpåln. etc. Grundmurar nedföras till utbredda plattor å sandlagret.	
Yttre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens. 25 cm. betong enl. konstr.ritn. Värmeisol. 5-10 cm träullsplattor Vattenisol. Cementslamning + asfaltstrykning Sockel: material, ytbehandl. Träskurad cement Dränering: material dimens. o. placering 2 x 3" tegelrör, anslutes till avlopp	
Inre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens. Betong resp. betongsten enl. konstr.ritn.	

VÄGGAR

Ytterväggar: i allmänhet	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat ½-sten gul fasadtegel + 20 cm gasbetong, v.v. 0,5; puts.	
under fönster	½-sten gul fasadtegel + 8 cm isolerad träbröstning.	
Innerväggar: bärande	Material, delarnas dimens. o. placering 12 cm. betong enl. konstr.ritn.	
lägenhetsskiljande	20 cm. betong resp. 20-cm modultegel; enl. konstr.ritn.	
mot ouppvärmt utrymme		
trappomslutande	D:o, d:o	
övriga	7 cm. gasbetong.	
Brandmurar	Material, dimens.	311352

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 8 av 10

BJÄLKLAG

Källarbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol., takbehandl. 7 - 10 cm träullsplattor + 18 cm arm. betong + 5 cm tretong + linoleum resp. parkett.	
Mellanbjälklag	Konstr.-sätt, ljudisol. 18 cm arm. betong + 5 cm tretong + korkpapp + linoleum resp. parkett.	
Vindsbjälklag	Konstr.-sätt, värmeisol. 18 cm arm. betong + 12 cm glasullsisolering.	
Bjälklag under badrum	Konstr.-sätt, ljud- o. vattenisol. 18 cm arm. betong + 5 cm cem.bruk med betongtätningsmedel + golvplattor.	
Altanbjälklag	Konstr.-sätt, värme- o. vattenisol.	
Balkonger	Konstr.-sätt, vattenisol. 18 cm arm. betong med betongtätningsmedel.	
Trappor	Konstr.-sätt Monteringsfärdiga löp i cementmosaik.	

TAK

Yttertak: i allmänhet	Konstr.-sätt (dimens., delning), takpanel, beläggn. Takstolar av trä enl. konstr.ritn. + 3/4" panel + papptäckning.	
över inredd vindsvåning	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat	

DIVERSE

Ventilation och uppvärmning	Ventilationssystem: självdrag, mek. vent. etc. Ventilation genom självdrag.			
	Uppvärmningssystem Centralvärme med pumpcirkulation.			
		Material	Tjocklek omslutn. väggar	Tjocklek skiljeväggar
	Evak. kanaler	Betong resp.	tegel enl.	
	Imkanaler	särskilda ventilationsritningar.		
	Rökrör			
	Pannskorsten: ytbehandl. ovan tak Fasadtegel, fogas.			
Övriga uppgifter				

FASTIGHETSFÖRENINGEN
ANNAE GÄRDE U.P.A.

Ansv. arbetsledare: ~~Ing. Sven Sundin, Växjö.~~
Arkitekt: Arton, Hälsingborg.
Byggnadskonstruktör: ~~A. Amilon, Hälsingborg.~~ x)
Värme- o. vent.-konstruktör: Värmebyrån, Växjö.

x) Ingenjörsfirma Pehrs & Co, Växjö.

Växjö den 19/6 1961
~~VÄXJÖ BYGGNADS AB~~
(Sökandens egenhändiga namnteckning eller firmatecknares jämte eventuell namnteckning av den eller de personer som äga teckna firman.)

311353

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 9 av 10

GODKÄND ENL. BYGGNADSNÄMNDENS BESLUT
DEN 9 december 1969 [illegible]
BETYGAR
PÅ TJÄNSTENS VÄGNAR: [illegible]

TEKNISK BESKRIVNING

VÄXJÖ STADS BYGGNADSNÄMND
Ink. 30. 09. 69
Dnr 1031

Byggnadens art: Barnstuga

Sökande: Fastighetsföreningen Växjöhem
Adress: V. Esplanaden 16
352 32 Växjö Tel. 0470/10170

Byggnadsplats: VÄXJÖ
Kvarter: Domprostemossen
Tomt nr 1 2 Stadsäga nr

GRUND

		Tjänsteanteckn.
Markförhållanden	Jordlagrens beskaff. (ungef. djup) Utgrävning av bef. dyjord, återfyllning som komprimeras.	
Grundläggningssätt	Betongpel. el. murar till berg, utbredda plattor, betongpåln. etc. Hel platta.	
Yttre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens.	
	Värmeisol.	
	Vattenisol.	
	Sockel: material, ytbehandl.	
	Dränering: material dimens. o. placering	
Inre grundmurar	Betong: dimens., cementhalt. Betonghålsten: dimens.	

VÄGGAR

Ytterväggar: i allmänhet	Material, delarnas dimens. o. placering utifrån räknat ½ sten fasadtegel + 100 mm min.ull + ½ sten fasadtegel resp: ½ sten fasadtegel, luftspalt, 12 mm asfaboard 100 mm min.ullskiva, 13 mm gipsskivor med (al)folie.	
under fönster	lika ovan. Plast.	
Innerväggar: bärande	Material, delarnas dimens. o. placering ½ sten fasadtegel	
lägenhetsskiljande		
mot ouppvärmt utrymme		
trappomslutande		
övriga		
Brandmurar	Material, dimens.	311476

Bilaga 2 - Tidigare byggnation : Sida 10 av 10

Domprostemossen detaljplan Geoteknik

Markteknisk undersökningsrapport (MUR Geoteknik)

Dokumentnamn:	MUR Domprostmossen dpl.docx
Dokumentstatus:	Slutgiltig/final
Uppdragsnummer:	109 90 62
Uppdragsgivare:	Vidingehem AB
Uppdragsgivarens kontaktperson:	Carina Herbertsson
Konsult:	Norconsult Sverige AB
Uppdragsledare:	Mylena Eiserman
Teknikansvarig:	Mylena Eiserman
Handläggare:	Lisa Björk

Tabell 1 Revisionstabell för dokumentet

Revision	Datum	Beskrivning	Upprättad av	Granskad av	Godkänd av
-	2026-04-30	Dokumentet upprättades	Lisa Björk	Johanna Ljungdahl	Mylena Eiserman

Detta dokument är framtaget av Norconsult Sverige AB som del av det uppdrag dokumentet gäller. Upphovsrätten tillhör Norconsult. Beställaren har, om inte annat avtalats, endast rätt att använda och kopiera redovisat uppdragsresultat för uppdragets avsedda ändamål.



Norconsult Sverige AB
Theres Svensson gata 11, Box 8774, 402 76 Göteborg
Tel 010-141 80 00, Org nr 556405-3964
www.norconsult.se

Innehållsförteckning

1 Objekt 3
2 Syfte 4
3 Underlag 4
4 Styrande dokument 5
5 Befintliga förhållanden 5
5.1 Topografi och markbeskaffenhet 5
5.2 Befintliga anläggningar 5
6 Utsättning/Inmätning 6
7 Geotekniska fältundersökningar 6
8 Geotekniska laboratorieundersökningar 6
9 Hydrogeologiska undersökningar 7
10 Härledda värden 7
11 Utvärdering av undersökning 7

1 Objekt

På uppdrag av Vidingehem har Norconsult Sverige AB fått i uppdrag att ta fram geotekniskt underlag för revidering av gällande detaljplan för Domprostemossen i Växjö, se Figur 1 för aktuellt område.

Revideringen av detaljplanen avser tre planerade bostadshus, varav minst två kommer bli större bostadshus med en maxhöjd på 40 respektive 30 meter. De planerade byggnaderna är belägna inom fastigheten Växjö Domprostemossen 2. I Figur 2 visas ett urklipp ur plankartan där de två områdena, inom vilka de tre byggnaderna är avsedda att placeras, är markerade i rött.



Figur 1. Aktuellt område markerat i rött. Karta hämtad från lantmäteriet 2026-04-2



Figur 2. Urklipp från plankarta för området. Där de två områdena för de tre planerade byggnaderna är markerade i rött

I föreliggande MUR, Geoteknik, med tillhörande bilagor och ritningar redovisas de geotekniska förutsättningarna för att uppdatera detaljplanen för dessa tre bostadshus. Ett platsbesök utförs för att bedöma sättningsförhållanden i området.

2 Syfte

Undersökningarna syftar till att utgöra underlag för en revidering av detaljplanen för att möjliggöra tre nya bostadshus inom markerat område i Figur 2.

3 Underlag

Följande underlag har använts i samband med framställningen av denna Marktekniska undersökningsrapport (MUR/Geo):

- Utkast, *Planbeskrivning Detaljplan för Domprosten 2 Söder, Växjö kommun*. PDF-format. Tillhandahållen av beställaren 2026-01-21.
- Utkast, *Plankarta.* I PDF-format. Tillhandahållen av beställaren 2026-01-21.
- Grundkarta i DWG, tillhandahållen av beställaren i tidigare uppdrag. Norconsults uppdragsnummer 1095658.
- Tidigare geoteknisk fältundersökning, *Domprostemossen,* Utfört av Växjö stads byggnadskontor. Arkiv Nr: byggn.kont.Grundunders. 1925-65 FXT:1. Datum 1960-07-06. I jpeg-format. Tillhandhållen av beställaren 2025-11-13

Underlag som använts vid planeringen av undersökningarna är främst tidigare utförda undersökningar samt SGU:s jordarts- och jorddjupskarta. Den tidigare undersökning, Domprostmossen, redovisas i Bilaga 8.

4 Styrande dokument

Denna rapport ansluter till SS-EN 1997-1 med tillhörande nationell bilaga.

För utförda undersökningar gäller följande standarder eller metodbeskrivningar enligt Tabell 2–4 nedan.

För standard eller annat styrande dokument för laboratorieundersökningar se Laboratorierapport Bilaga 4.

Tabell 2 Planering och redovisning

Undersökningsmetod	Standard eller annat styrande dokument
Fältplanering	SS-EN 1997-2:2007/AC:2010
Fältutförande	Geoteknisk fälthandbok SGF Rapport 1:2013 samt SS-EN-ISO 22475-1:2006
Beteckningssystem	SS-EN 14688-1

Tabell 3 Fältundersökningar

Undersökningsmetod	Standard eller annat styrande dokument
Jordbergsondering	Geoteknisk fälthandbok SGF Rapport 1:2013 och 4:2012
Hejarsondering	SS-EN ISO 22476-2:2005 med tillägg SS-EN ISO 22476-2:2005/Amd 1:2011
Skruvprovtagning	Geoteknisk fälthandbok SGF Rapport 1:2013

Tabell 4 Hydrogeologiska undersökningar

Undersökningsmetod	Standard eller annat styrande dokument
Grundvattenmätning	Geoteknisk fälthandbok SGF Rapport 1:2013

5 Befintliga förhållanden

5.1 Topografi och markbeskaffenhet

Området uppvisar inga betydande nivåskillnader eller större slänter, även om markytan karaktäriseras av mindre topografiska variationer med frekventa höjdskillnader på uppskattningsvis 1-2 meter. Marknivåerna inom området varierar mellan +162 och +164.

Mellan husen utgörs marken till största del av gräsmattor. Gångvägarna i bostadsområdet är asfalterade. På området finns även lekplatser och sandlådor. Vid den befintliga byggnaden i öster finns en asfalterad bilparkering.

5.2 Befintliga anläggningar

På aktuellt område finns två befintliga bostadshus samt en lekstuga, bod och en lekplats. I marken finns ledningar. I norr angränsar aktuellt område till en gång- och cykelbana.

6 Utsättning/Inmätning

Samtliga undersökningspunkter har mätts in och avvägts med handhållen GPS i samband med den geotekniska fältinsatsen. Mätklassen motsvarar mätklass B enligt SGF Rapport 1:2013. Se Bilaga 1 för borrpunkternas koordinater.

Koordinatsystem i plan: SWEREF 15 00

Koordinatsystem i höjd: RH 2000

7 Geotekniska fältundersökningar

Fältundersökningar utfördes av Norconsult Fältgeoteknik AB i februari 2026 med borrigg Geotech 504. Se Bilaga 2 för kalibreringsprotokoll. Se ritning G-10-1-101 redovisas sonderingspunkternas placering i plan. Se Bilaga 3 för borrlogg.

Fältundersökning omfattade följande metoder:

- Hejarsondering i 6 punkter
- Jordbergsondering i 14 punkter
- Skruvprovtagning i 14 punkt
- Installation av 2 grundvattenrör

Ett platsbesök genomfördes den 25 februari 2026 av Norconsult Sverige AB i syfte att undersöka sättningsbenägenhet samt omgivande miljö inom utredningsområdet. Se Bilaga 9 för rapport från platsbesök.

8 Geotekniska laboratorieundersökningar

Störda jordprover analyserades på MITTA:s geotekniska laboratorium i Göteborg under februari 2026.

Analysen utgjordes av:

- Rutinundersökning – Störd rutin. Omfattar okulär jordartsbedömning inkl. materialtyp och tjälfarlighetsklass, vattenkvot.

Resultatet från störd provtagning redovisas i Bilaga 4.

9 Hydrogeologiska undersökningar

Två grundvattenrör installerades vid fältundersökningen, en i punkt 26NC11 och en i punkt 26NC17. De installerades på 2 m djup respektive på 3,5 m djup. Se Bilaga 5 för protokoll av installation av grundvattenrör samt funktionstest.

Tre avläsningar har utförts, avläsningar redovisas i Tabell 5.

Tabell 5. Resultat från avläsning av grundvattenrör

Sonderingspunkt	Markyta (RH200)	Spetsdjup	Filterdjup	Datum avläsning	Djup (m u my)	Nivå (RH2000)
26NC11GW	+162,31	+160,26	+160,26	2026-02-18	1,49	+160,82
				2026-02-25	Torr (till filtret)	Torr (till filtret)
				2026-04-02	1,28	+161,03
26NC17GW	+162,96	+159,59	+160,09	2026-02-18	2,15	+160,81
				2026-02-25	2,31	+160,65
				2026-04-02	2,00	+160,96

Fria vattenytor noterades på ca 2 m djup i 26NC13, 26NC09 och 26NC18 vid skruvprovtagningen. Resterande punkter noterades som torra.

10 Härledda värden

Rutinparametrar från laboratorieresultatet har sammanställts i Bilaga 4 och redovisas både mot nivå och djup. Notera att skalan uppgår till 300 % för att täcka in hela variationen av vattenkvoten.

Härledda värden för friktionsvinkel och elasticitetsmodul har utvärderats från utförda hejarsonderingar enligt TRVINFRA-00230, 3.0 kapitel A.2.8.1.1 och A.2.5.1. Vid utvärdering har hänsyn tagits till jordlager tolkade i fält samt från laboratorieresultat för störda prover, avdrag har gjorts för silt och tillägg för grus. Härledda värden redovisas i Bilaga 7.

11 Utvärdering av undersökning

Vid fältundersökningstillfället var det tjäle i marken och minusgrader. Det höga slagantalet i hejarsonderingens översta decimeter bedöms vara en effekt av att marken var hård av tjäle.

De prover som innehöll torv var antigen blandade med fyllningsmaterial eller var inte tillräckligt ren för att kunna utvärdera humifieringsgrad i en laboratorieanalys. Inbladningen av andra material och jordarter påverkar humifieringen.

För att hålla säkerhetsavstånd till de flertalet ledningar som är belagda mellan den västra byggnaden och GC-vägen samt i GC-vägen utfördes punkterna 26NC04 och 26NC10 på den norra sidan av GC-vägen, vilket gjorde att punkterna hamnade utanför planområdet.

Norconsult

Bilageförteckning

Bilagor	Antal sidor
Bilaga 1 - ID-lista	1
Bilaga 2 - Kalibreringsprotokoll	6
Bilaga 3 - Borrlogg	19
Bilaga 4 - Laboratorierapport	3
Bilaga 5 - Hydrogeologiska undersökningar	4
Bilaga 6 - Sammanställning rutinparametrar	2
Bilaga 7 - Härledda värden	2
Bilaga 8 - Tidigare utförd undersökning	2
Bilaga 9 - Rapport Platsbesök	9

Norconsult

Bilaga 1 - ID-lista

ID-Lista	
Proj.nr.	1099062
Proj.namn	Domprostmossen dpl

Koordinatsystem	Sweref 99 15 00
Höjdsystem	RH2000

Borrhål	Metod	X	Y	Z	Kommentar
26NC01	Jb, Skr	6305679,918	137661,677	162,715	-
26NC02	Jb	6305693,215	137670,041	163,196	-
26NC03	Jb, Skr	6305704,861	137664,076	162,931	-
26NC04	Jb, Skr	6305716,69	137679,621	162,795	-
26NC05	Jb	6305673,658	137682,813	162,261	-
26NC06	HfA, Skr	6305686,803	137686,305	163,09	-
26NC08	Jb	6305688,339	137702,548	162,953	-
26NC09	HfA, Skr	6305696,463	137714,125	162,462	-
26NC10	Jb, Skr	6305713,077	137709,394	162,802	-
26NC11	HfA, Skr	6305669,813	137724,13	162,315	-
26NC13	Jb, Skr	6305701,148	137728,741	162,834	-
26NC14	Jb, Skr	6305673,5	137763,321	162,92	-
26NC16	Jb, Skr	6305696,427	137761,146	162,657	-
26NC17	HfA	6305672,395	137775,716	162,961	-
26NC18	Jb, Skr	6305694,587	137779,171	162,579	-
26NC19	Jb, Skr	6305666,282	137784,591	163,188	-
26NC21	HfA	6305691,421	137799,373	162,461	-
26NC22	Jb, Skr, HfA	6305662,978	137813,417	163,039	-
26NC24	Jb, Skr	6305686,23	137816,811	162,865	-
26NC17GW	Gvr	6305672,649	137775,627	164,087	-
26NC11GW	Gvr	6305669,468	137731,226	162,763	-

Jb - Jordbergsondering
HfA - Hejarsondering
Skr - Skruvprovtagning
Gv - Grundvattenrör

Norconsult

Bilaga 2 - Kalibreringsprotokoll

KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Bandvagn nr:	23650	
Datum för kalibrering:	2025-08-12	
Kalibrerad av:	Robert Runds	Sign. .....

Vridmoment kraft

Kraftgivare 0-1 kN

Kraftkonstant: 1,20

Kraftgivare 0-50 kN

Kraftkonstant: 1,14

Maxkraft: 33,7668 kN vid 225 Bar *Systemtryck normalt 210-220 Bar, med Ls-system 240 Bar*

Djupmätare

1 meter= 1 m

H/V-givare

Ventilsida: 20 H/V = 20 H/V

Kogersida: 20 H/V = 20 H/V

Kompenserat vridmoment

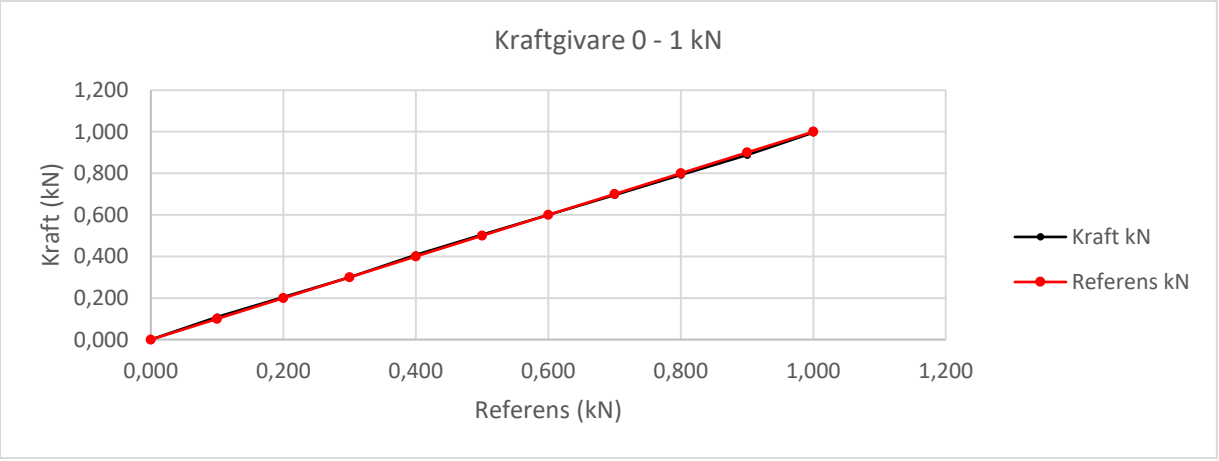
KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Kraftgivare 0 - 1 kN

Bandvagn nr: 23650
Datum för kalibrering: 2025-08-12
Kalibrerad av: Robert Runds
Referensgivare: 035030019

Kraftkonstant: 1,20

Referens kN	Kraft kN	Differens kN	Noggrannhet %
0,000	0,000	0,000	0,000
0,100	0,108	-0,008	-8,000
0,200	0,204	-0,004	-2,000
0,300	0,300	0,000	0,000
0,400	0,408	-0,008	-2,000
0,500	0,504	-0,004	-0,800
0,600	0,600	0,000	0,000
0,700	0,696	0,004	0,571
0,800	0,792	0,008	1,000
0,900	0,888	0,012	1,333
1,000	0,996	0,004	0,400



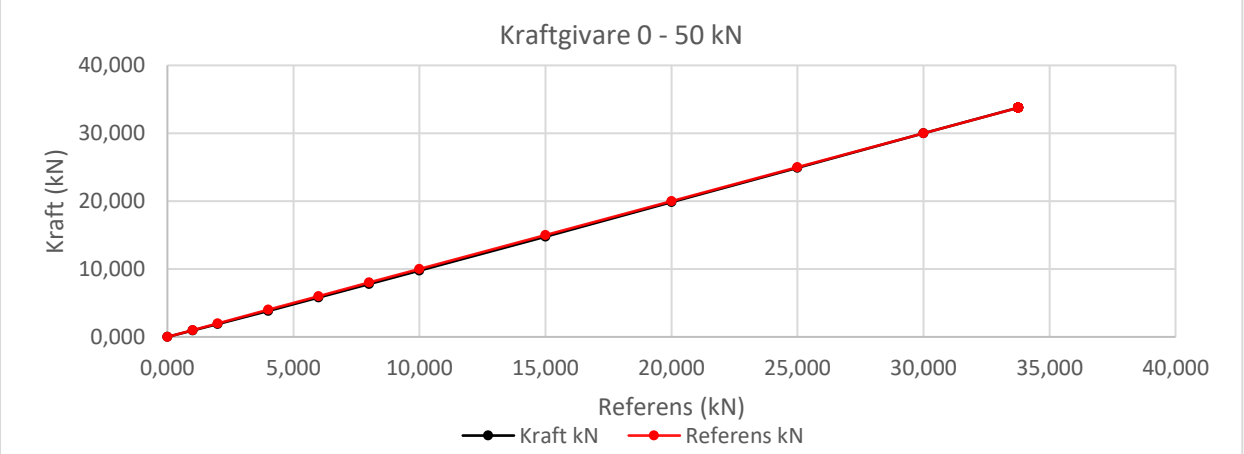
KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Kraftgivare 0 - 50 kN

Bandvagn nr: 23650
Datum för kalibrering: 2025-08-12
Kalibrerad av: Robert Runds
Referensgivare: 035030019

Kraftkonstant: 1,14 **Maxkraft: 33,767**

Referens kN	Kraft kN	Differens kN	Noggrannhet %
0,000	0,000	0,000	0,000
1,000	0,946	0,054	5,380
2,000	1,881	0,119	5,950
4,000	3,808	0,192	4,810
6,000	5,791	0,209	3,480
8,000	7,763	0,237	2,957
10,000	9,770	0,230	2,302
15,000	14,763	0,237	1,580
20,000	19,870	0,130	0,649
25,000	24,909	0,091	0,364
30,000	29,993	0,007	0,022
33,760	33,767	-0,007	-0,020



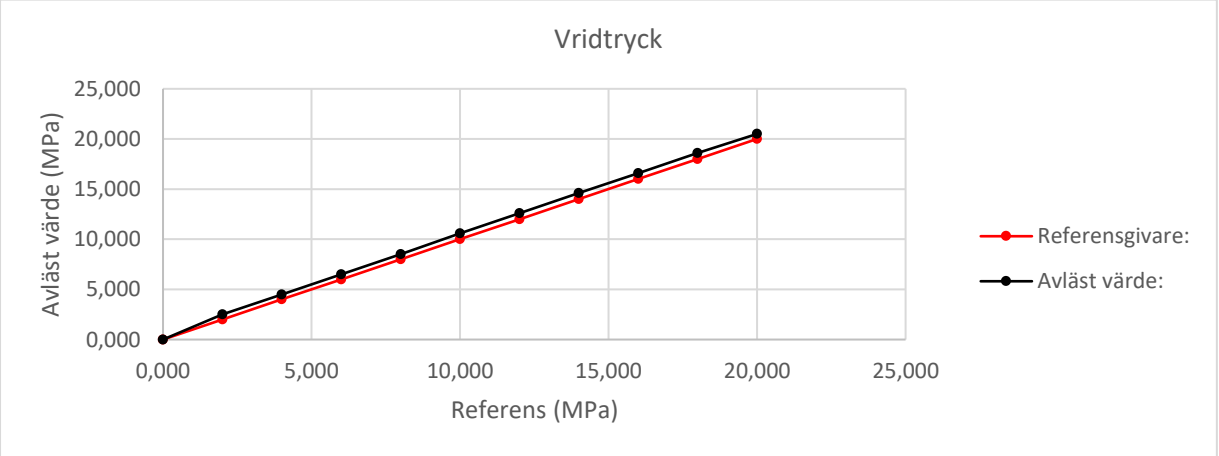
KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Tryckgivare 25 MPa

Vridtryck

Bandvagn nr: 23650
Datum för kalibrering: 2025-08-12
Kalibrerad av: Robert Runds
Referensgivare: 0

Referens	Vridtryck	Differens	Noggrannhet
MPa	MPa	MPa	%
0,000	0,000	0,000	0,000
2,000	2,500	-0,500	-25,000
4,000	4,500	-0,500	-12,500
6,000	6,500	-0,500	-8,333
8,000	8,500	-0,500	-6,250
10,000	10,600	-0,600	-6,000
12,000	12,600	-0,600	-5,000
14,000	14,600	-0,600	-4,286
16,000	16,600	-0,600	-3,750
18,000	18,600	-0,600	-3,333
20,000	20,500	-0,500	-2,500



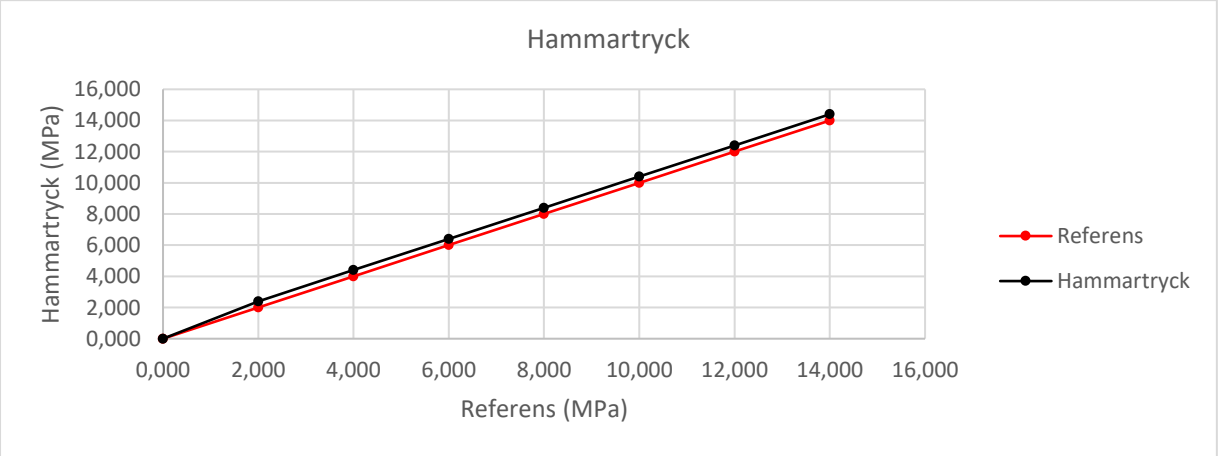
KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Tryckgivare 25 MPa

Hammartryck

Bandvagn nr: 23650
Datum för kalibrering: 2025-08-12
Kalibrerad av: Robert Runds
Referensgivare: 0

Referens	Hammartryck	Differens	Noggrannhet
MPa	MPa	MPa	%
0,000	0,000	0,000	0,000
2,000	2,400	-0,400	-20,000
4,000	4,400	-0,400	-10,000
6,000	6,400	-0,400	-6,667
8,000	8,400	-0,400	-5,000
10,000	10,400	-0,400	-4,000
12,000	12,400	-0,400	-3,333
14,000	14,400	-0,400	-2,857



KALIBRERINGSCERTIFIKAT FÖR BANDVAGN 23650

Djupmätare och H/V-givare

Bandvagn nr:	23650
Datum för kalibrering:	2025-08-12
Kalibrerad av:	Robert Runds

Djupmätare

1 meter=	1	m

H/V-givare

Ventilsida:	20 H/V =	20	H/V
Kogersida:	20 H/V =	20	H/V

Norconsult

Bilaga 3 - Borrlogg

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc01	Datum	2026-02-04
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu		
0,3	-	1,00	Sa tegel gr mu	1	lätt betongblock?
1,0	-	2,00	T gr sa tegel	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc03	Datum	2026-02-04
Fri vattenyta I BH	ca 2m	Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,00	Sa gr mn tegel	1	
1,0	-	2,00	Sa t	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc04	Datum	2026-02-04
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,00	SaMn gr mu tegel	1	
1,0	-	2,00	Sa gr t	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc06	Datum	2026-02-05
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,00	Mn gr	1	
1,0	-	2,00	Mu sa tegel	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc09	Datum	2026-02-05
Fri vattenyta I BH	ca2m	Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu		
0,3	-	1,00	T mu	1	
1,0	-	2,00	T	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc10	Datum	2026-02-03
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,00	Sa gr mu	1	
1,0	-	2,00	Mn si gr	2	
2,0	-	3,00	Si sa	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc11	Datum	2026-02-05
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	1,00	Sa gr mn tegel	1	
1,0	-	2,00	T tegel	2	
2,0	-	3,00	Si	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc13	Datum	2026-02-04
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,40	GrMn	1	kod93
1,4	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc14	Datum	2026-02-03
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu		
0,3	-	1,00	Sa gr mu tegel	1	
1,0	-	2,00	T si sa mu	2	
2,0	-	3,00	Si t		
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc16	Datum	2026-02-03
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	mu		
0,1	-	1,00	Sa gr mu	1	
1,0	-	2,00	Sa gr mu	2	
2,0	-	3,00	Sa si gr mu	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc18	Datum	2026-02-03
Fri vattenyta I BH	ca2	Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu		
0,3	-	1,30	Sasi mu	1	
1,3	-	2,00	T	2	
2,0	-	3,00	SI	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc19	Datum	2026-02-03
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu		
0,3	-	1,00	Sa gr mu	1	
1,0	-	2,00	sasi gr mu tegel	2	
2,0	-	3,00	T sa gr tegel	3	
3,0	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc22	Datum	2026-02-02
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,30	mu	ej prov	
0,3	-	0,80	Sa gr mu	1	93
0,8	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

Provtagningsprotokoll Störd provtagning

Norconsult

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL	Borrigg	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	Fältgeotekniker	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	Hantlangare	
Borrhål	26nc24	Datum	2026-02-02
Fri vattenyta I BH		Metod	SKR

Djup (m) under ref.yta			Fältbedömning prov	Provmärkning	Anmärkning
0,0	-	0,10	asfalt		
0,1	-	1,00	Sa gr	1	
1,0	-	2,00	Sa gr tegel	2	
2,0	-	3,00	sasi tegel	3	
3,0	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				
	-				

BORRLOGG

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL Geoteknik	**Borrigg**	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	**Fältgeotekniker**	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	**Hantlangare**	
Datum:	2026-02-02	**Väderlek**	Snö **Temp** -6

Norconsult

Utrustning

CPT		JB		Hfa		Vb		Kolv		Mätutrustning		Utförande på vatten			
Sondnummer:		JB-klass:	JB2	Mellanlägg	Ja	Storlek		Metod		GPS		Typ av plattfom		Nivå Plattform	
CPT-klass		Krona:	57	Slagdyna	Fast					Mätklass		Avstånd plattform-vattenyta		Nivå Vattenyta	
Filter		Spolmedia	Luft	Kon	Lös							Vattendjup			
Medium															

Antal borrmeter

BH.nr	Sti		Tr		SLB		HFA		JB		VIM		CPT		SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex	Kommentar
ID	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
26nc24									11,3						3,0									
26nc22									11,7	95					0,8									kod93

	Sti	Tr	SLB	HFA	JB	VIM	CPT	SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex
Summa antal	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0
Summa meter	0	0	0	0	23	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0

Framdrift, iaktagelser och info:

BORRLOGG

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL Geoteknik	**Borrigg**	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	**Fältgeotekniker**	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	**Hantlangare**	
Datum:	2026-02-03	**Väderlek**	Snö **Temp** -6

Norconsult

Utrustning

CPT		JB		Hfa		Vb		Kolv		Mätutrustning		Utförande på vatten			
Sondnummer:		JB-klass:	JB2	Mellanlägg	Ja	Storlek		Metod		GPS		Typ av plattfom		Nivå Plattform	
CPT-klass		Krona:	57	Slagdyna	Fast					Mätklass		Avstånd plattform-vattenyta		Nivå Vattenyta	
Filter		Spolmedia	Luft	Kon	Lös							Vattendjup			
Medium															

Antal borrmeter

BH.nr	Sti		Tr		SLB		HFA		JB		VIM		CPT		SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex	Kommentar
ID	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
26nc19									14,5	95					3,0									
26nc14									12,7	95					3,0									
26nc18									13,1	95					3,0									
26nc16									13,0	95					3,0									
26nc10									14,8	95					3,0									

	Sti	Tr	SLB	HFA	JB	VIM	CPT	SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex
Summa antal	0	0	0	0	5	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0
Summa meter	0	0	0	0	68	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0

Framdrift, iaktagelser och info:

BORRLOGG

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL Geoteknik	**Borrigg**	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	**Fältgeotekniker**	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	**Hantlangare**	
Datum:	2026-02-04	**Väderlek**	Snö **Temp** -6

Norconsult

Utrustning

CPT		JB		Hfa		Vb		Kolv		Mätutrustning		Utförande på vatten			
Sondnummer:		JB-klass:	JB2	Mellanlägg	Ja	Storlek		Metod		GPS		Typ av plattfom		Nivå Plattform	
CPT-klass		Krona:	57	Slagdyna	Fast					Mätklass		Avstånd plattform-vattenyta		Nivå Vattenyta	
Filter		Spolmedia	Luft	Kon	Lös							Vattendjup			
Medium															

Antal borrmeter

BH.nr	Sti		Tr		SLB		HFA		JB		VIM		CPT		SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex	Kommentar
ID	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
26nc04									13,5	95					3,0									
26nc03									13,4	95					3,0									
26nc02									12,3	95														
26nc01									11,1	95					3,0									
26nc05									12,4	95														
26nc08									14,8	95														
26nc13									13,4	95					1,4									skr kod 93

	Sti	Tr	SLB	HFA	JB	VIM	CPT	SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex
Summa antal	0	0	0	0	7	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0
Summa meter	0	0	0	0	91	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0

Framdrift, iaktagelser och info:

BORRLOGG

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL Geoteknik	**Borrigg**	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	**Fältgeotekniker**	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	**Hantlangare**	
Datum:	2026-02-05	**Väderlek**	**Temp**

Norconsult

Utrustning

CPT		JB		Hfa		Vb		Kolv		Mätutrustning		Utförande på vatten			
Sondnummer:		**JB-klass:**		**Mellanlägg**	Ja	**Storlek**		**Metod**		**GPS**		**Typ av plattfom**		**Nivå Plattform**	
CPT-klass		**Krona:**		**Slagdyna**	Fast					**Mätklass**		**Avstånd plattform-vattenyta**		**Nivå Vattenyta**	
Filter		**Spolmedia**		**Kon**	Lös							**Vattendjup**			
Medium															

Antal borrmeter

BH.nr	Sti		Tr		SLB		HFA		JB		VIM		CPT		SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex	Kommentar
ID	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
26nc17							10,4	93									2,5		3,5					4,5 med filter
26nc11															3,0		1,6		2,0					2,5 med filter
26nc09															3,0									
26nc06															3,0									
26nc21							8,5	93																

	Sti	Tr	SLB	HFA	JB	VIM	CPT	SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex
Summa antal	0	0	0	2	0	0	0	3	0	2	0	2	0	0	0	0
Summa meter	0	0	0	19	0	0	0	9	0	4	0	6	0	0	0	0

Framdrift, iaktagelser och info:

BORRLOGG

Uppdragsnamn	Domprostmossen DPL Geoteknik	**Borrigg**	Geotech 504
Uppdragsnummer	1099062	**Fältgeotekniker**	stefan palmkvist
Uppdragsgivare	Vidingehem AB	**Hantlangare**	
Datum:	2026-02-06	**Väderlek**	**Temp**

Norconsult

Utrustning

CPT		JB		Hfa		Vb		Kolv		Mätutrustning		Utförande på vatten			
Sondnummer:		**JB-klass:**		**Mellanlägg**	Ja	**Storlek**		**Metod**		**GPS**		**Typ av plattfom**		**Nivå Plattform**	
CPT-klass		**Krona:**		**Slagdyna**	Fast					**Mätklass**		**Avstånd plattform-vattenyta**		**Nivå Vattenyta**	
Filter		**Spolmedia**		**Kon**	Lös							**Vattendjup**			
Medium															

Antal borrmeter

BH.nr	Sti		Tr		SLB		HFA		JB		VIM		CPT		SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex	Kommentar
ID	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	kod	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
26nc23							0,1	93																850slag mark plus tjäla hårt
26nnc22							7,0	93																mark och tjäla hårt
26nc11							11,2	93																
26nc06							6,8	93																
26nc09							6,8	93																

	Sti	Tr	SLB	HFA	JB	VIM	CPT	SKR	KV	FB	Vb	GW	PP	SKR-M	DPT	Odex
Summa antal	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Summa meter	0	0	0	32	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Framdrift, iaktagelser och info:

26nc23 samt 26nc22 hårt i marken kom inte ner med trycksonden heller, hejare på så ingen hammare på maskinen

Norconsult

Bilaga 4 - Laboratorierapport

MITTA
von Utfallsgatan 20, 415 05 Göteborg

Ver. 1
2026-03-02

RAPPORT: O 260191
Utfärdad av ackrediterat laboratorium

Redovisning av rutinundersökning på störda prover

Projekt*:	**Domprostmossen dpl**	Beställare*:	**Norconsult**	Provtagningsdatum*:	**2026-02-02/05**
Projekt nr*:	**1099062**	Adress*:	**Theres Svenssons gata 11, 417 55 Göteborg**	Ankomstdatum:	**2026-02-09**
Projektansvarig*:	**Lisa Björk**	Provtagare*:	**Stefan Palmkvist, Extern**	Analysdatum:	**2026-02-24**

Borrhål/ Sektion	Provt.-metod	Djup (m)	1 Benämning	2 Beteckning	3 Mtrl typ/ tjälf klass	5 Vattenkvot w_N (%)	Anmärkning
26nc01			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-04)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 1,0	Brun FYLLNING av grus, silt, sand och tegel	Mg[gr, si, sa, bricks]	3B/2	**19,6**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun sandig TORV med fyllnadsrester	saPt mg	6A/3	**63,9**	
	SKR	2,0 - 3,0	Grå siltig SAND med enstaka torv- och fyllnadsrester	siSa (pt) (mg)	3B/2	**24,9**	
26nc03			Uppmätt vy i bh: ca 2 mumy (2026-02-04)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Brungrå FYLLNING av grus, sand och tegel	Mg[gr, sa, bricks]	2/1	**6,8**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun TORV med fyllnadsrester	Pt mg	6B/1	**278**	lämpar sig ej för torvrutin
	SKR	2,0 - 3,0	Grå siltig SAND enstaka torv- och fyllnadsrester	siSa (pt) (mg)	3B/2	**20,8**	
26nc04			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-04)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Brungrå FYLLNING av grus, silt och sand	Mg[gr, si, sa]	3B/2	**8,4**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun TORV med fyllnadsrester	Pt mg	6B/1	**146**	lämpar sig ej för torvrutin
	SKR	2,0 - 3,0	Grå siltig SAND med enstaka torvrester	siSa (pt)	3B/2	**25,4**	
26nc06			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-05)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Grå FYLLNING av grus, silt och sand	Mg[gr, si, sa]	3B/2	**7,7**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun FYLLNING av humus, silt, grus, sand och tegel	Mg[hu, si, gr, sa, bricks]	5B/4	**20,5**	
	SKR	2,0 - 3,0	Grå siltig SAND med enstaka fyllnadsrester	siSa (mg)	3B/2	**21,4**	
26nc09			Uppmätt vy i bh: ca 2 mumy (2026-02-05)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 1,0	Brun något grusig och sandig TORV	(gr)(sa)Pt	6B/1	**67,9**	lämpar sig ej för torvrutin
	SKR	1,0 - 2,0	Brun något grusig och sandig TORV	(gr)(sa)Pt	6B/1	**179**	lämpar sig ej för torvrutin
	SKR	2,0 - 3,0	Brun något rostfläckig siltig SAND	siSa	3B/2	**21,2**	
26nc10			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-03)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Brun FYLLNING av grus, silt och sand	Mg[gr, si, sa]	3B/2	**6,0**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun något rostfläckig siltig SAND med enstaka växtdelar	siSa (pr)	3B/2	**11,8**	
	SKR	2,0 - 3,0	Brun något rostfläckig siltig SAND	siSa	3B/2	**20,3**	

Anmärkning:

1) Enligt: SS-EN ISO 14688-1, -2, ej ackrediterad metod. | 2) AMA Anläggning 23 | 3) Enligt: AMA Anläggning 23, ej ackrediterad metod. | 4) Linjär metod enligt: SS-EN ISO 17892-2:2014|
5) Enligt: SS-EN ISO 17892-1:2014+A1:2022 | 6) Enpunktsmetod enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018+A2:2022 med hänsyn till SGF N 1:2018, konvikt: 60g, konvinkel: 60° | 7) Enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018 | 8) Enligt: SS 27105:1990
* Uppgift tillhandahållen av kund | Denna rapport får endast återges i sin helhet, om inte utfärdande laboratorium i förväg skriftligen godkänt annat. Resultat avser endast den provade mängden.
Information om mätosäkerhet finns på vår hemsida och kunden har informerats om denna vid kontraktsgenomgången.

Utförd av: **Richard Marozsan**
Granskad av: **Chattraporn Homkade**

Richard Marozsan
Digitalt signerad av richard.marozsan
DN: cn=richard.marozsan
Anledning: Jag har granskat detta dokumentet
Datum: 2026.03.02 17:46:25 +01'00'

MITTA
von Utfallsgatan 20, 415 05 Göteborg

Ver. 1
2026-03-02

RAPPORT: O 260191
Utfärdad av ackrediterat laboratorium

Redovisning av rutinundersökning på störda prover

Projekt*:	**Domprostmossen dpl**	Beställare*:	**Norconsult**	Provtagningsdatum*:	**2026-02-02/05**
Projekt nr*:	**1099062**	Adress*:	**Theres Svenssons gata 11, 417 55 Göteborg**	Ankomstdatum:	**2026-02-09**
Projektansvarig*:	**Lisa Björk**	Provtagare*:	**Stefan Palmkvist, Extern**	Analysdatum:	**2026-02-24**

Borrhål/ Sektion	Provt.-metod	Djup (m)	1 Benämning	2 Beteckning	3 Mtrl typ/ tjälf klass	5 Vattenkvot w_N (%)	Anmärkning
26nc11			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-05)				
	SKR	0,0 - 1,0	Brungrå FYLLNING av grus, sand och tegel	Mg[gr, sa, bricks]	2/1	**4,2**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun sandig TORV med siltkörtlar och fyllnadsrester	saPt si mg	6A/3	**123**	
	SKR	2,0 - 3,0	Brun något rostfläckig siltig SAND med enstaka fyllnadsrester	siSa (mg)	3B/2	**20,6**	
26nc13			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-04)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,4	Brun FYLLNING av sand, silt och grus	Mg[sa, si, gr]	3B/2	**4,4**	
26nc14			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-03)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 1,0	Brun FYLLNING av humus, grus, silt, sand och tegel	Mg[hu, gr, si, sa, bricks]	5B/4	**15,1**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun torvhaltig siltig SAND med fyllnadsrester	ptsiSa mg	3B/2	**57,1**	
	SKR	2,0 - 3,0	Grå torvhaltig siltig SAND med enstaka fyllnadsrester	ptsiSa (mg)	5B/4	**42,5**	
26nc16			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-03)				
	SKR	0,0 - 0,1	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Brun humushaltig något grusig SAND	hu(gr)Sa	5B/4	**9,3**	ev. fyllning
	SKR	1,0 - 2,0	Brun humushaltig SAND med tegel	huSa bricks	5B/4	**14,2**	ev. fyllning
	SKR	2,0 - 3,0	Grå torvhaltig siltig SAND	ptsiSa	5B/4	**29,6**	
26nc18			Uppmätt vy i bh: ca 2 mumy (2026-02-03)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 1,3	Brun humushaltig grusig SAND	hugrSa	5B/4	**15,8**	ev. fyllning
	SKR	1,3 - 2,0	Brun något sandig grusig TORV	(sa)grPt	6A/3	**187**	
	SKR	2,0 - 3,0	Grå siltig SAND med enstaka torvrester	siSa (pt)	3B/2	**27,0**	fuktig
26nc19			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-03)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 1,0	Brun FYLLNING av humus, grus och sand	Mg[hu, gr, sa]	5B/4	**13,8**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun FYLLNING av humus, grus, sand och tegel	Mg[hu, gr, sa, bricks]	5B/4	**11,0**	
	SKR	2,0 - 3,0	Brun FYLLNING av torv, humus, grus, sand och tegel	Mg[pt, hu, gr, sa, bricks]	5B/4	**30,4**	
26nc22			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-02)				
	SKR	0,0 - 0,3	mu	Hu			enl. fältprotokoll
	SKR	0,3 - 0,8	Brun FYLLNING av humus, grus och sand	Mg[hu, gr, sa]	5B/4	**12,7**	

Anmärkning:

1) Enligt: SS-EN ISO 14688-1, -2, ej ackrediterad metod. | 2) SGF Beteckningssystem 2016 | 3) Enligt: AMA Anläggning 23, ej ackrediterad metod. | 4) Linjär metod enligt: SS-EN ISO 17892-2:2014 |
5) Enligt: SS-EN ISO 17892-1:2014+A1:2022 | 6) Enpunktsmetod enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018+A2:2022 med hänsyn till SGF N 1:2018, konvikt: 60g, konvinkel: 60° | 7) Enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018 | 8) Enligt: SS 27105:1990

Denna rapport får endast återges i sin helhet, om inte utfärdande laboratorium i förväg skriftligen godkänt annat. Resultat avser endast den provade mängden.
Information om mätosäkerhet finns på vår hemsida och kunden har informerats om denna vid kontraktsgenomgången.

Utförd av: **Richard Marozsan**
Granskad av: **Chattraporn Homkade**

Richard Marozsan
Digitalt signerad av richard.marozsan
DN: cn=richard.marozsan
Anledning: Jag har granskat detta dokumentet
Datum: 2026.03.02 17:46:25 +01'00'

MITTA
von Utfallsgatan 20, 415 05 Göteborg

Ver. 1
2026-03-02

RAPPORT: O 260191
Utfärdad av ackrediterat laboratorium

Redovisning av rutinundersökning på störda prover

Projekt*:	**Domprostmossen dpl**	Beställare*:	**Norconsult**	Provtagningsdatum*:	**2026-02-02/05**
Projekt nr*:	**1099062**	Adress*:	**Theres Svenssons gata 11, 417 55 Göteborg**	Ankomstdatum:	**2026-02-09**
Projektansvarig*:	**Lisa Björk**	Provtagare*:	**Stefan Palmkvist, Extern**	Analysdatum:	**2026-02-24**

Borrhål/ Sektion	Provt.-metod	Djup (m)	1 Benämning	2 Beteckning	3 Mtrl typ/ tjälf klass	5 Vattenkvot w_N (%)	Anmärkning
26nc24			Uppmätt vy i bh: ingen uppgift (2026-02-02)				
	SKR	0,0 - 0,1	asfalt	Mg[Asphalt]			enl. fältprotokoll
	SKR	0,1 - 1,0	Brun FYLLNING av grus och sand	Mg[gr, sa]	2/1	**4,9**	
	SKR	1,0 - 2,0	Brun FYLLNING av grus, sand och tegel	Mg[gr, sa, bricks]	2/1	**13,3**	
	SKR	2,0 - 3,0	Brungrå FYLLNING av grus, silt, sand och tegel	Mg[gr, si, sa, bricks]	3B/2	**28,0**	

Anmärkning:

1) Enligt: SS-EN ISO 14688-1, -2, ej ackrediterad metod. | 2) SGF Beteckningssystem 2016 | 3) Enligt: AMA Anläggning 23, ej ackrediterad metod. | 4) Linjär metod enligt: SS-EN ISO 17892-2:2014 |
5) Enligt: SS-EN ISO 17892-1:2014+A1:2022 | 6) Enpunktsmetod enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018+A2:2022 med hänsyn till SGF N 1:2018, konvikt: 60g, konvinkel: 60° | 7) Enligt: SS-EN ISO 17892-12:2018 | 8) Enligt: SS 27105:1990

Denna rapport får endast återges i sin helhet, om inte utfärdande laboratorium i förväg skriftligen godkänt annat. Resultat avser endast den provade mängden.
Information om mätosäkerhet finns på vår hemsida och kunden har informerats om denna vid kontraktsgenomgången.

Utförd av: **Richard Marozsan**
Granskad av: **Chattraporn Homkade**

Richard Marozsan
Digitalt signerad av richard.marozsan
DN: cn=richard.marozsan
Anledning: Jag har granskat detta dokumentet
Datum: 2026.03.02 17:46:25 +01'00'

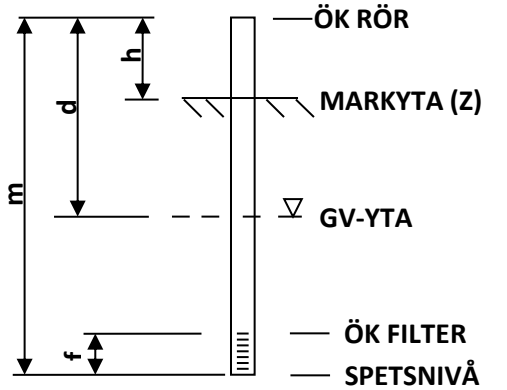
Norconsult

Bilaga 5 - Hydrogeologiska undersökningar

INSTALLATION OCH MÄTNING GRUNDVATTENRÖR (GW)

Norconsult

Uppdragsnr	Uppdragsnamn			
1099062	Domprostmossen DPL Geoteknik			
Uppdragsnr fält	**Borrigg**		**Borrningsledare**	**Bitr. Borrningsledare**
	Geotech 504		stefan palmkvist	
Punkt nr/namn		**Sektion**	**Uppdragsgivare**	**Installationsdatum**
26nc11			Vidingehem AB	2026-02-05



Markyta nivå	**z=**	**162,31**
Toppnivå (ök rör nivå)	**=**	**162,76**
Total rörlängd inkl filter	**m=**	**2,50**
Rörlängd ovan mark	**h=**	**0,45**
Spetsnivå	**=**	**160,26**
Rörtyp (Rö, Rf)		
Rörmaterial		
Diameter		**1"**
Filtertyp		**filterduk**
Filterlängd	**f=**	**0,50**
Tätning		
Lock, dexel		

Anmärkning vid installation

Kontrollerat funktion installation:	JA	Övrigt: vatten
Rör tryckt med:	Vatten/luft	

Avläsningar

Datum [YYYY-MM-DD]	Djup under ök rör. **d=**	Grundvatten nivå	Djup under z	Anmärkning	Sign.
2026-02-18	1,94	160,82	1,49		
2026-02-25				Torr (+160,26)	
2026-04-02	1,73	161,03	1,28		

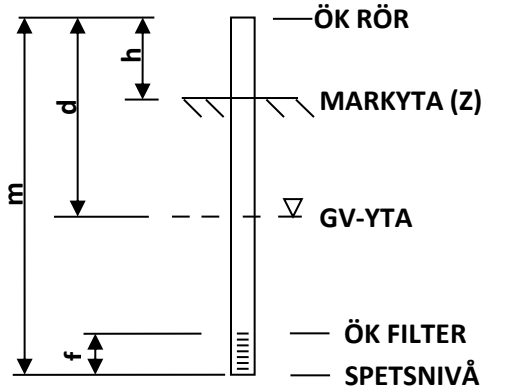
Funktionskontroll

Djup under ök rör innan kontroll		Påfyllning till överkant rör och registrera vattennivåns avsänkning enligt nedan:			
Datum & klockslag		Djup under ök rör	Tid	Djup under ök rör	Tid
			1 min		30 min
Utfört av			3 min		60 min
			5 min		
			10 min		

INSTALLATION OCH MÄTNING GRUNDVATTENRÖR (GW)

Norconsult

Uppdragsnr	Uppdragsnamn			
1099062	Domprostmossen DPL Geoteknik			
Uppdragsnr fält	**Borrigg**		**Borrningsledare**	**Bitr. Borrningsledare**
	Geotech 504		stefan palmkvist	
Punkt nr/namn		**Sektion**	**Uppdragsgivare**	**Installationsdatum**
26nc17			Vidingehem AB	2026-02-05



Markyta nivå	**z=**	**162,96**
Toppnivå (ök rör nivå)	**=**	**164,09**
Total rörlängd inkl filter	**m=**	**4,50**
Rörlängd ovan mark	**h=**	**1,13**
Spetsnivå	**=**	**159,59**
Rörtyp (Rö, Rf)		
Rörmaterial		**1"**
Diameter		
Filtertyp		**filterduk**
Filterlängd	**f=**	**50cm**
Tätning		
Lock, dexel		

Anmärkning vid installation

Kontrollerat funktion installation:	JA	Övrigt:vatten
Rör tryckt med:	Vatten/luft	

Avläsningar

Datum [YYYY-MM-DD]	Djup under ök rör. **d=**	Grundvatten nivå	Djup under z	Anmärkning	Sign.
2026-02-18	3,28	160,81	2,15		
2026-02-25	3,44	160,65	2,31		
2026-04-02	3,13	160,96	2,00		

Funktionskontroll

Djup under ök rör innan kontroll		Påfyllning till överkant rör och registrera vattennivåns avsänkning enligt nedan:			
Datum & klockslag		Djup under ök rör	Tid	Djup under ök rör	Tid
			1 min		30 min
Utfört av			3 min		60 min
			5 min		
			10 min		

Fältprotokoll
Funktionskontroll av grundvattenrör

Projektnamn: Dompostmossen dpl
Projektnr: 1099062

Rörets ID	25NC11	Rördiameter	1''
Utfört av	M. Eiserman	Sluggmängd	1 liter
Datum	25-feb-26	Foto	ja
Diver SN:	-	Uppstick	0,52 m

RESULTAT

Rörets funktion	OK snabb	OK trög	Ej OK
Röret är ID märkt	JA	NEJ	
Röret har lock/mugg	JA	NEJ	
Finns fungerande dexel?	JA	NEJ	Ej aktuellt

Djup till botten [MPD] 2m
(MPD mäts efter avslutad funktionskontroll, eller tidigast efter 30 min)

PROTOKOLL

Datum	Klockslag	Ursprunglig nivå		
25-feb-26	12:40	2	urök	
Datum Klockslag	Minuter efter uppfyllning	Pejlat djup	Nivåhöjning	Kommentar
12:41	1	1,95	0,05	
	2	1,95	0,05	
	3	1,96	0,04	
	4	1,96	0,04	
	5	1,96	0,04	
	6	1,96	0,04	
	9	1,96	0,04	
02:30	110	1,97	0,03	

Kommentar:

Fältprotokoll
Funktionskontroll av grundvattenrör

Projektnamn: Dompostmossen dpl
Projektnr: 1099062

Rörets ID	25NC17	Rördiameter	1''
Utfört av	M. Eiserman	Sluggmängd	1 liter
Datum	25-feb-26	Foto	ja
Diver SN:	-	Uppstick	1,05 m

RESULTAT

Rörets funktion	OK snabb	OK trög	Ej OK
Röret är ID märkt	JA	NEJ	
Röret har lock/mugg	JA	NEJ	
Finns fungerande dexel?	JA	NEJ	Ej aktuellt
Djup till botten [MPD]	4 m		

(MPD mäts efter avslutad funktionskontroll, eller tidigast efter 30 min)

PROTOKOLL

Datum	Klockslag	Ursprungligt djup		
25-feb-26	12:55	3,44	urök	
Datum Klockslag	Minuter efter uppfyllning	Pejlat djup	Nivåhöjning	Kommentar
01:05	0	1,75	1,69	
	1	1,82	1,62	
	2	1,82	1,62	
	3	1,86	1,58	
	4	1,88	1,56	
	5	1,9	1,54	
	6	1,93	1,51	
	8	1,98	1,46	
	10	1,99	1,45	
	20	2,01	1,43	
	30	2,02	1,42	
02:20	75	2,09	1,35	

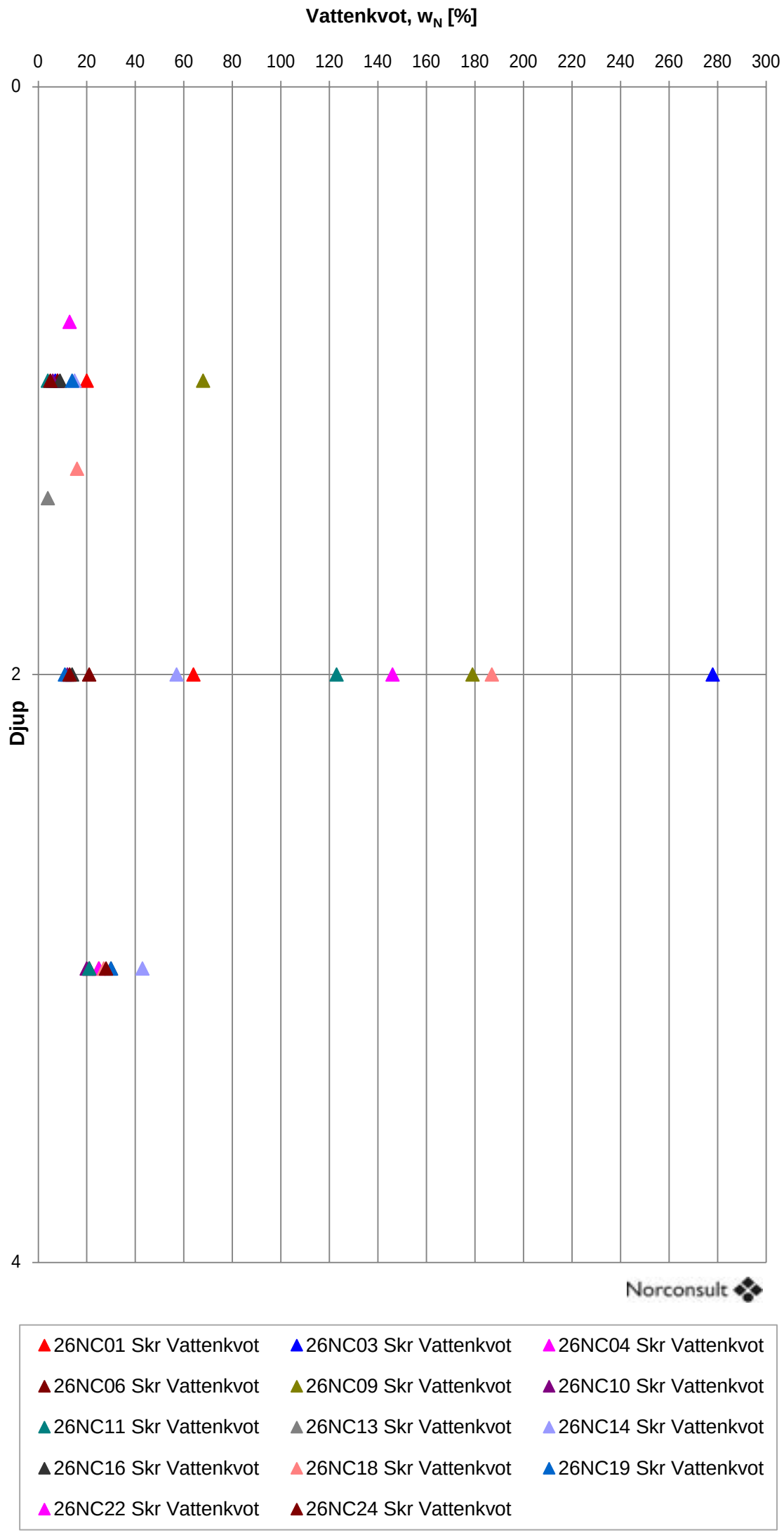
Kommentar:

Norconsult

Bilaga 6 - Sammanställning rutinparametrar

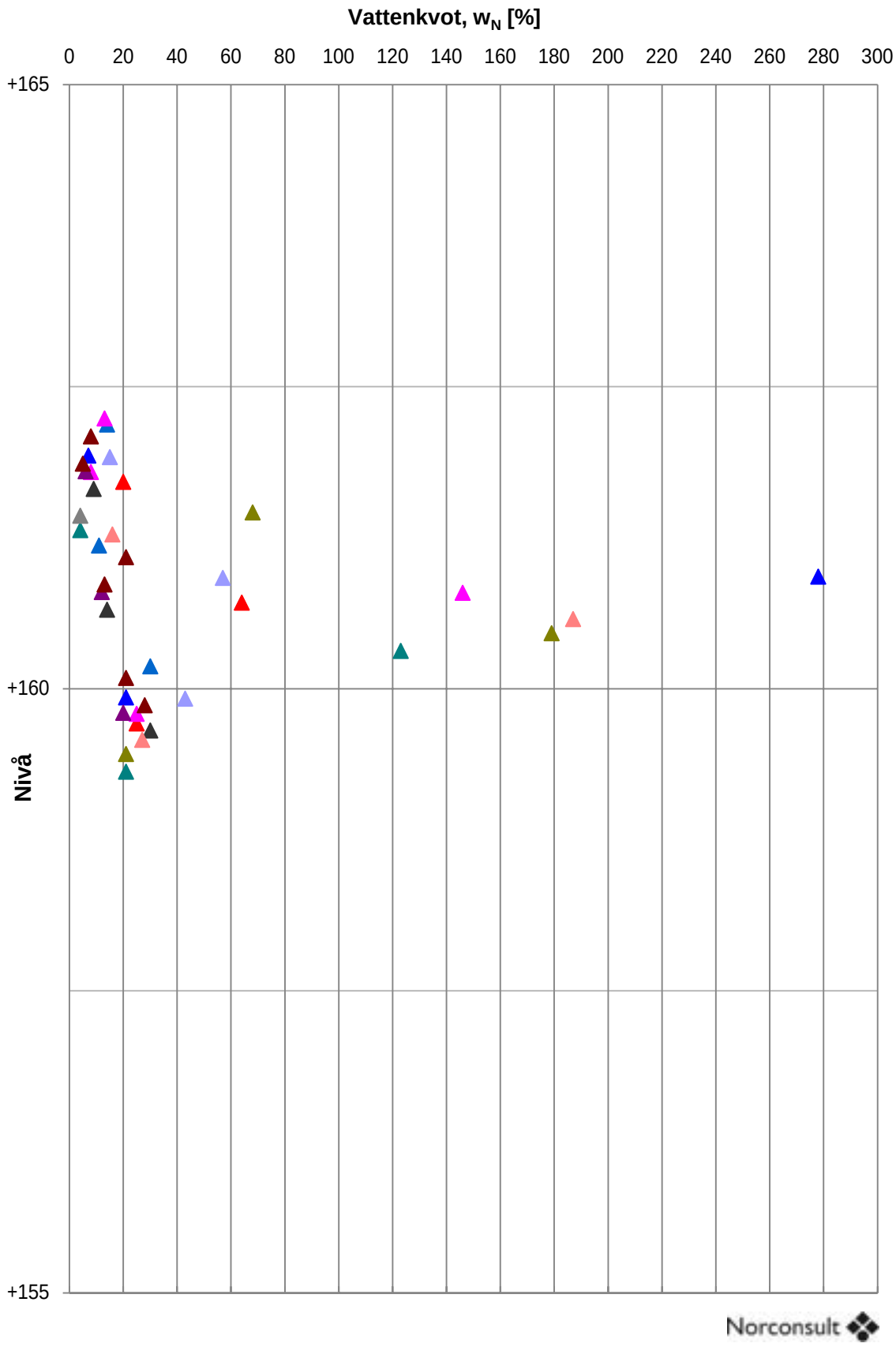
Domprostemossen DPL

RUTINPARAMETRAR



Domprostemossen DPL

RUTINPARAMETRAR



▲26NC01 Skr Vattenkvot ▲26NC03 Skr Vattenkvot ▲26NC04 Skr Vattenkvot

▲26NC06 Skr Vattenkvot ▲26NC09 Skr Vattenkvot ▲26NC10 Skr Vattenkvot

▲26NC11 Skr Vattenkvot ▲26NC13 Skr Vattenkvot ▲26NC14 Skr Vattenkvot

▲26NC16 Skr Vattenkvot ▲26NC18 Skr Vattenkvot ▲26NC19 Skr Vattenkvot

▲26NC22 Skr Vattenkvot ▲26NC24 Skr Vattenkvot

Norconsult

Bilaga 7 - Härledda värden

Norconsult AB
Box 8774
402 76 Göteborg
Tfn 031-50 70 00

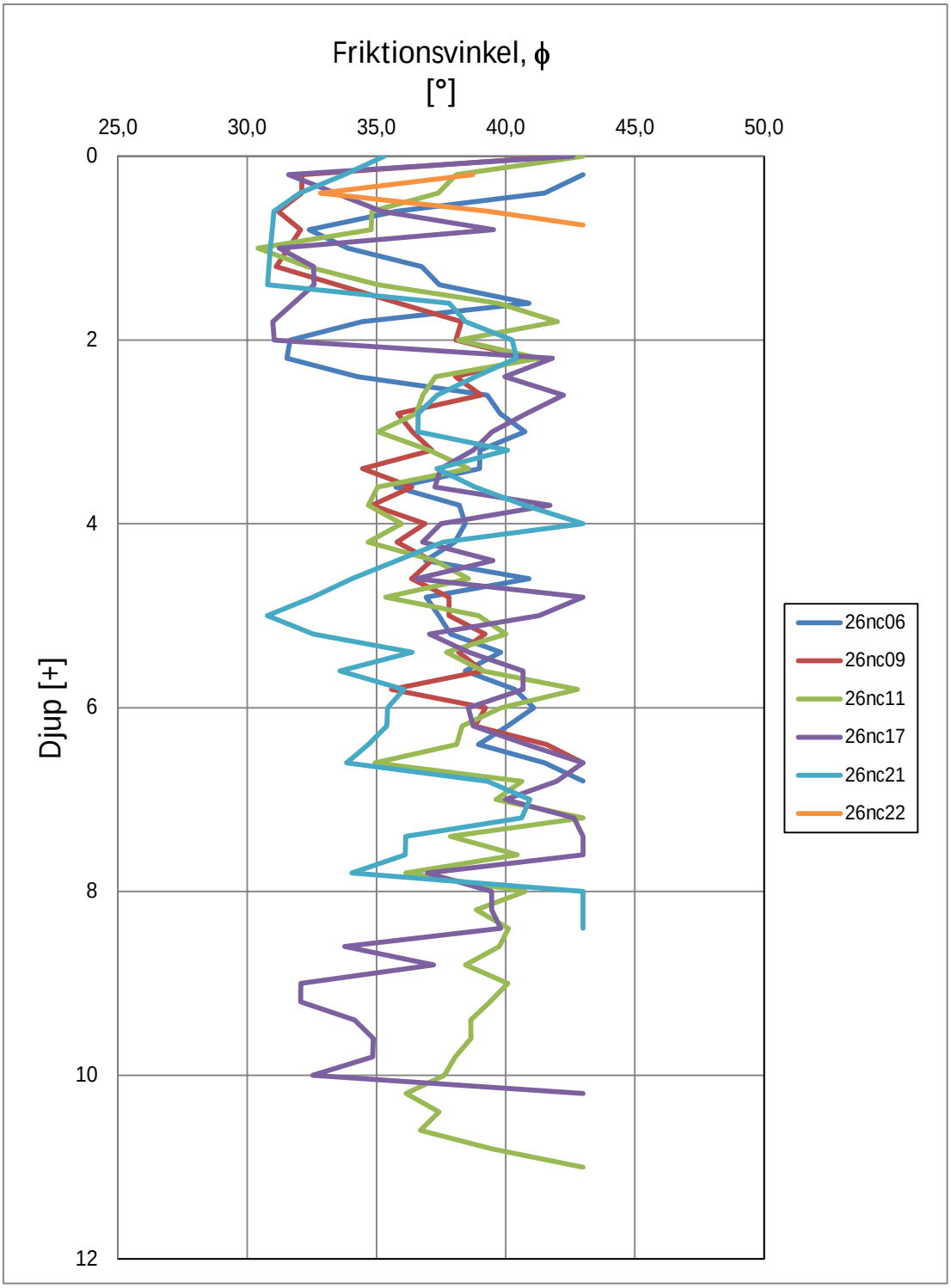
Utvärdering av hejarsondering

Uppdrag
Domprostmossen dpl

Datum
2026-02-18

Handläggare
Mylena Eiserman

Uppdragsnummer
1099062



Norconsult AB
Box 8774
402 76 Göteborg
Tfn 031-50 70 00

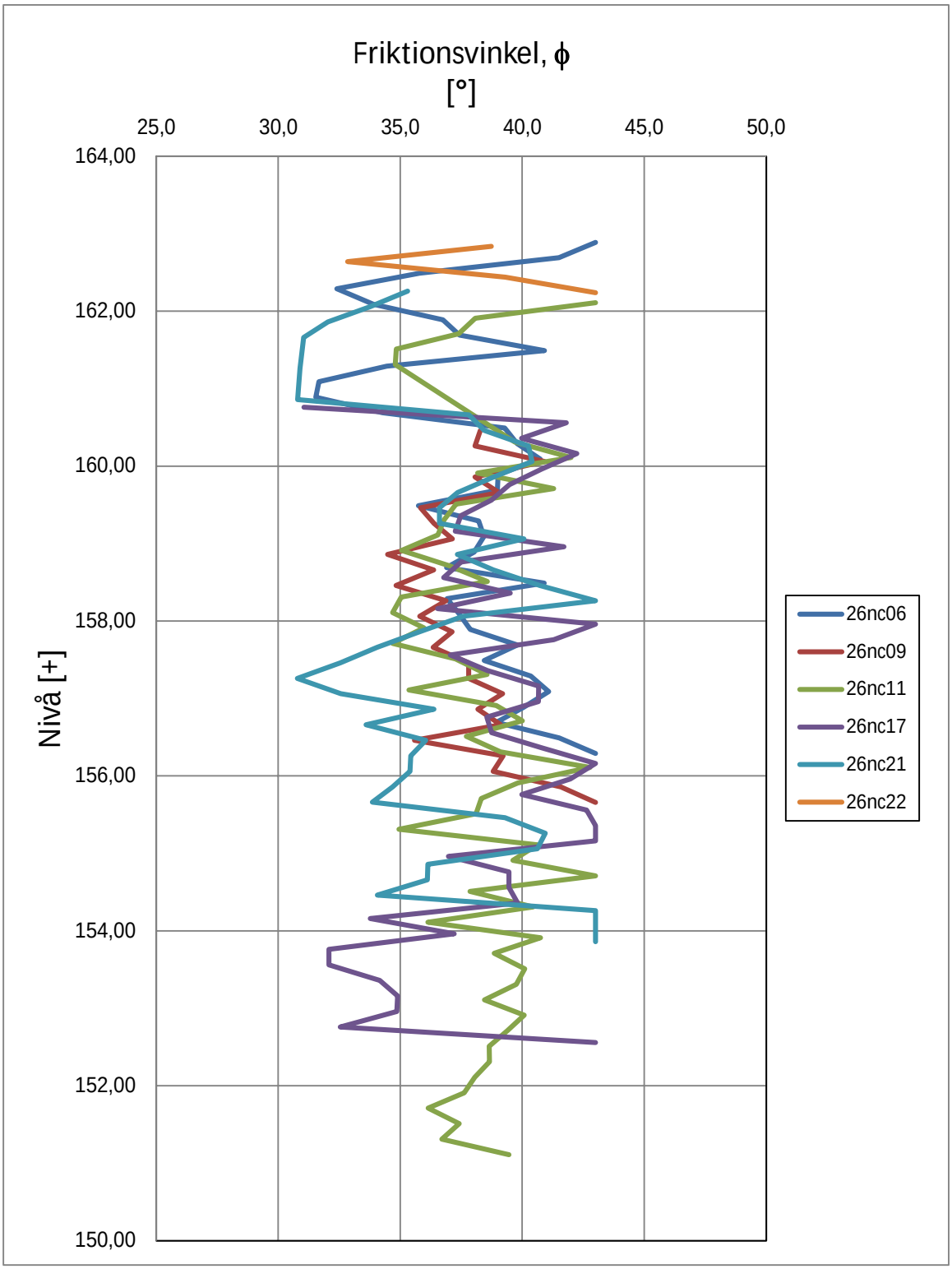
Utvärdering av hejarsondering

Uppdrag
Domprostmossen dpl

Datum
2026-02-18

Handläggare
Mylena Eiserman

Uppdragsnummer
1099062



Norconsult

Bilaga 8 - Tidigare utförd undersökning

Undersökningsobjekt: Domprostemossen

Arkiv Nr: Byggn.kont. Grundunders. 1925-65 FXI:1 Datum: 1960-07-06

Uppdrag:

Uppdragsgivare:

Konsult: Växjö stads byggnadskontor

Undersökningsmetodik: Viktsondering

Markbeskaffenhet: Torv/Sand

Se vidare bilagda blad

Jordmäktighetsuppgifter: > 3 m

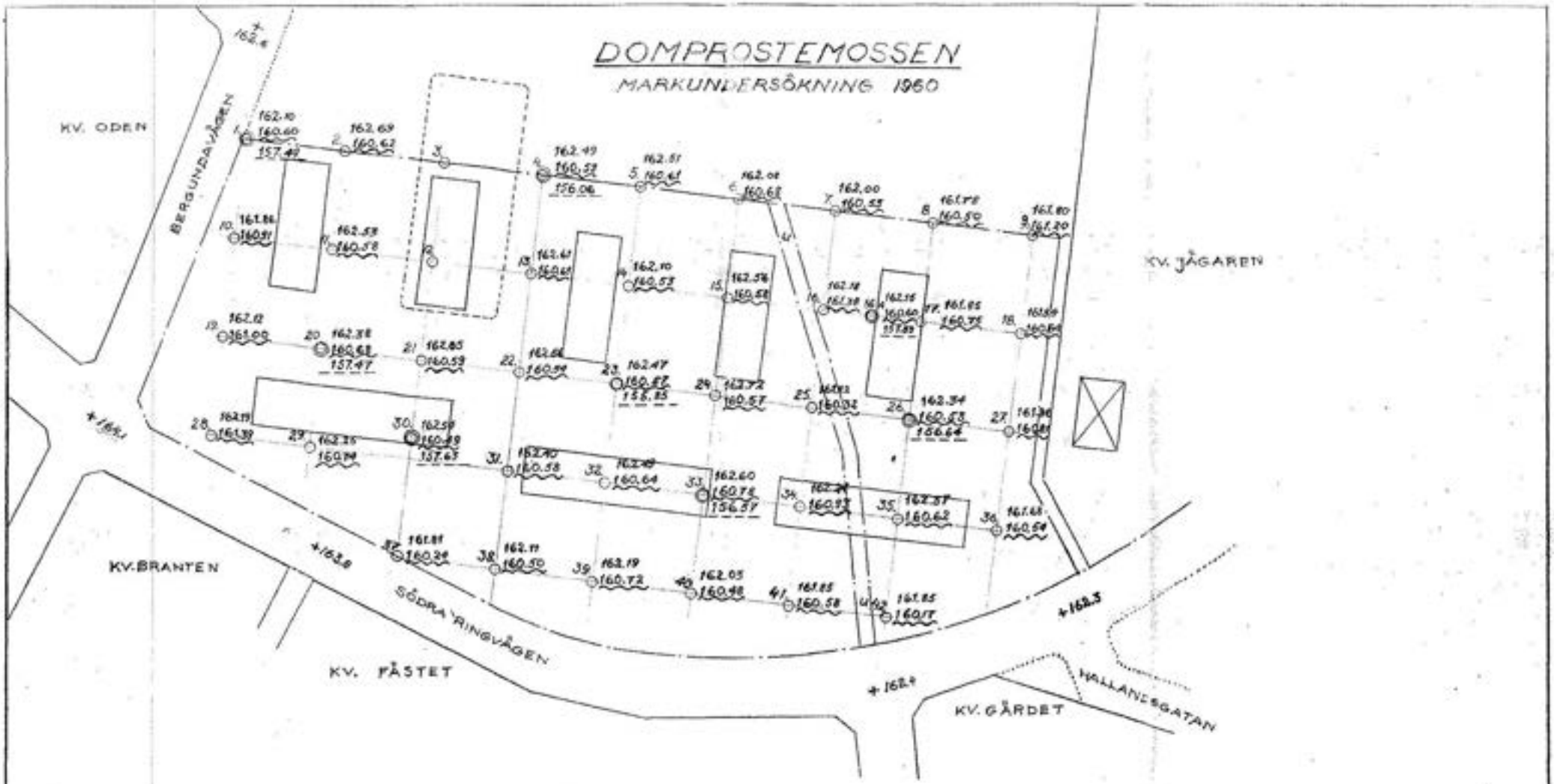
Grundvattenundersökning:

Grundläggningsmetod:

Övrigt: Redovisas enl. bilagda blad. (2 st)

DOMPROSTEMOSSEN

MARKUNDERSÖKNING 1960



Beteckningar

3. ○ 163.00 Borrpunkt nr 3 med marknivå

4. ○ 162.00 Borrpunkt nr 4 med marknivå, undersökningen utförd med sondborr

162.00 Nivå för mossdjup

160.00 Nivå för bergfritt borrdjup (sondborr)

10 0 10 20 30 40 50 100 m

Skala 1:1000

Växjö stads byggnadskontor

den 6 juli 1960

Y.Y.

Norconsult

Bilaga 9 - Rapport Platsbesök

Uppdragsgivare: Kungsbacka kommun
Uppdragsnr.: 109 23 31 Version: 1.0

Rapport från platsbesök, Domprostmossen uppdatering av dpl, Växjö Kommun

Version	Datum	Beskrivning	Upprättat av	Granskat av	Godkänt av
1.0	2026-03-03		M. Eiserman		

Detta dokument är framtaget av Norconsult Sverige som del av det uppdrag dokumentet gäller. Upphovsrätten tillhör Norconsult. Beställaren har, om inte annat avtalats, endast rätt att använda och kopiera redovisat uppdragsresultat för uppdragets avsedda

1 Platsbesök

Platsbesök genomfördes den 25 februari 2026 i syfte att undersöka sättningsbenägenhet samt omgivande miljö inom utredningsområdet. Figur 1-1 nedan visar en översiktsbild över det inspekterade området och markerar ungefär var fotografier från platsbesöket har tagits. Dessa fotografier presenteras på de följande sidorna i detta dokument.

Området uppvisar inga signifikanta nivåskillnader i form av större slänter, trots att markytan karaktäriseras av mindre topografiska variationer med frekventa höjdskillnader på uppskattningsvis 1-2 meter. Under platsbesöket identifierades flera tecken på markdeformationer, särskilt i form av mindre byggnadselement som uppvisar lutning samt differentialsättning av markytan i anslutning till befintliga byggnader. Dessa observationer har dokumenterats och presenteras översiktligt i Figur 1-2.



Figur 1-1. Översiktsbild där det framgår var fotografierna från platsbesöket är tagna. Bakgrundsbild är hämtad från Lanmäteriets karttjänst 2026-03-03.

Uppdragsgivare: Kungsbacka kommun
Uppdragsnr.: 109 23 31 Version: 1.0



Figur 1-2. Noterade observationer från platsbesök. Bakgrundskarta är hämtad från Lantmäteriets karttjänst 2026-03-03.

Bild 1: Illustrerar både en lekstuga och en förrådsbod på förskolans gård. Båda byggnaderna uppvisar lutning, vilket sannolikt kan härledas till differenssättningar i undergrunden.

Bild 1



Bild 2: Lekställningen uppvisar tydlig lutning, vilket indikerar att undergrunden inte har tillräcklig stabilitet för att motstå den pålagda lasten.

Bild 2



Bild 3: Stenläggningen och den närliggande muren har satt sig olika beroende på avståndet till byggnaden till höger.

Bild 3



Bild 4: Foto av lutande stenläggning med spaljé ovanpå.

Norconsult

Bild 4



Bild 5: Brunnar som förefaller ha behållit sin ursprungliga position trots sättningar i den omgivande marken. Nivån på brunnarnas överyta överensstämmer ungefär med märken på den angränsande väggen som troligen indikerar en tidigare marknivå.

Bild 5



Bild 6: Markstenen intill källarväggen har satt sig ojämnt, och märket i fasadfärgen kan indikera en tidigare marknivå. Liknande spår förekommer vid samtliga bostadshus där väggen gränsar mot gräsytor inom området.

Bild 6



ANVISNINGAR

KOORDINATSYSTEM: SWEREF 99 15 00
HÖJDSYSTEM: RH2000

BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S
BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

ÖVRIGT

RITNINGEN GÄLLER ENDAST
INFORMATION FRÅN GEOTEKNISK
FÄLTUNDERSÖKNING

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg
Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

DOMPROSTMOSSEN DPL

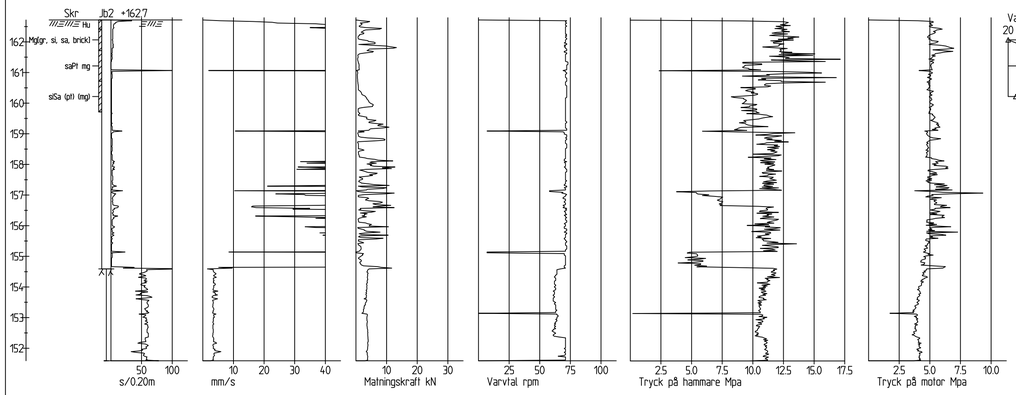
SITUATIONS- OCH BORRPLAN
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:400	G-10-1-101	

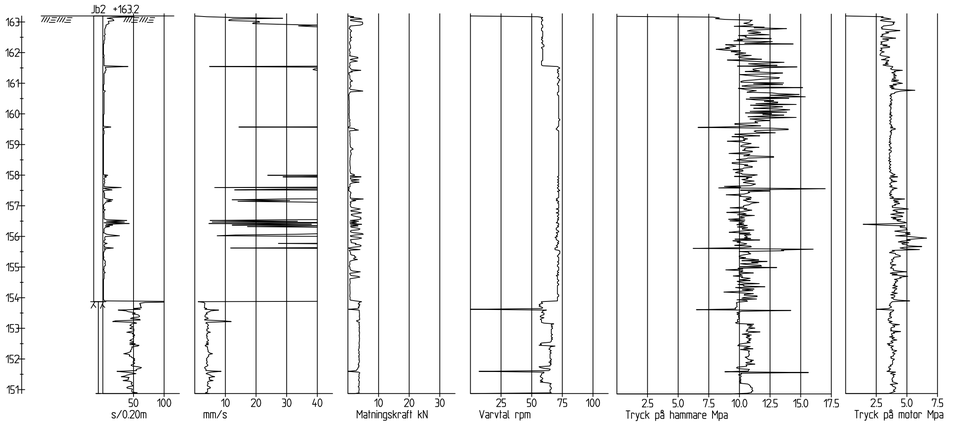
SKALA 1:400
0 5 10 15 20 30 40
METER

Ritning: N:\109\90\109906\2\5 Arbetsmaterial\02 BIM\G\Ritter\G-10-1-101.dwg Plottad: 2026-05-18 16:10:11

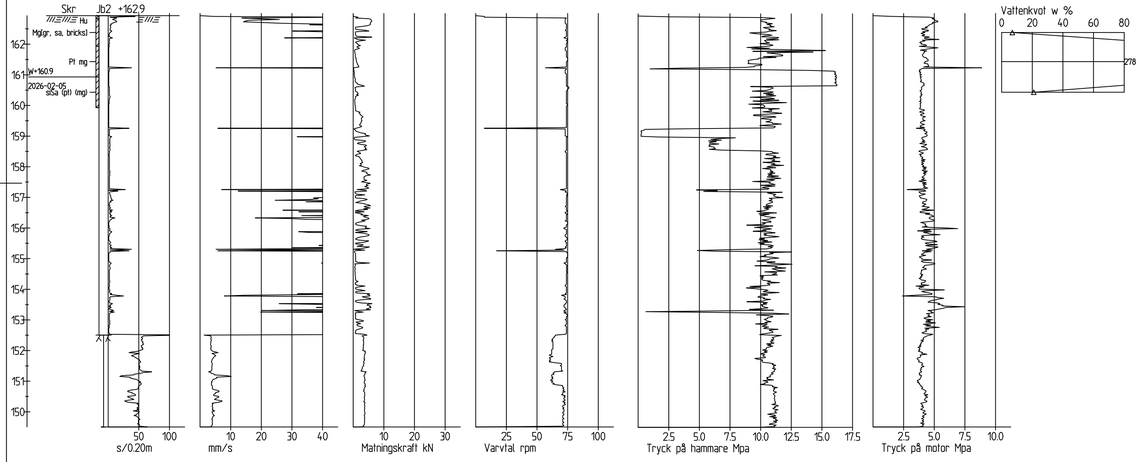
26NC01



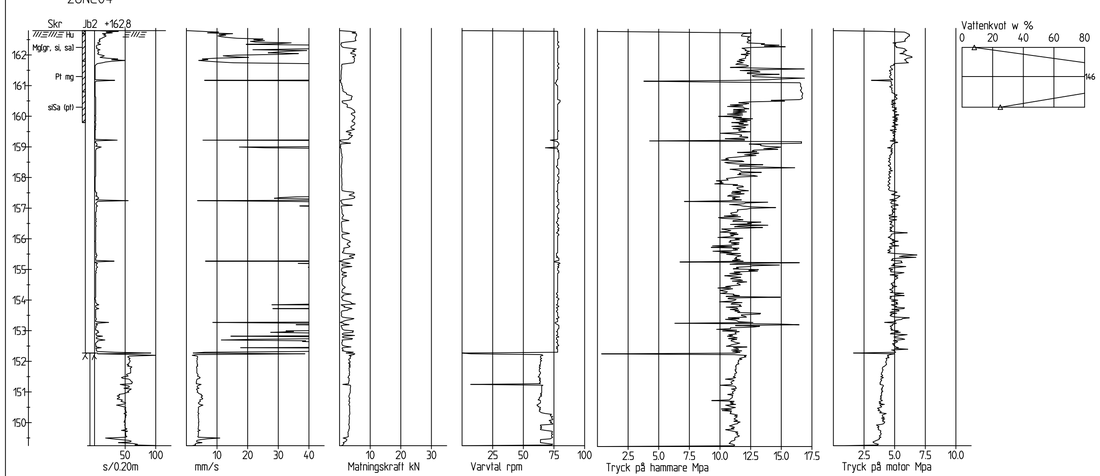
26NC02



26NC03



26NC04



SKALA 1:100

0 1 2 5 10

METER

BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg
Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

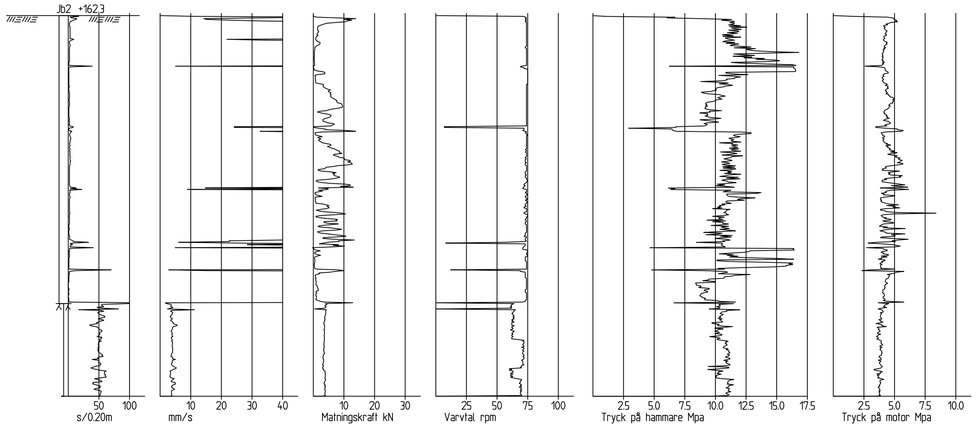
DOMPROSTMOSSEN DPL

ENSKILDA BORRHÅL
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

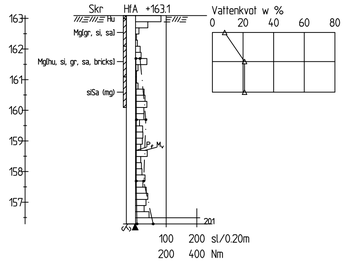
SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:100	G-10-2-301	

Ritning: N:\109\90\109962\5 Arbetsmaterial\02 BM\GJRitdel\G-10-2-301.dwg Plottad: 2026-05-18 15:38:38

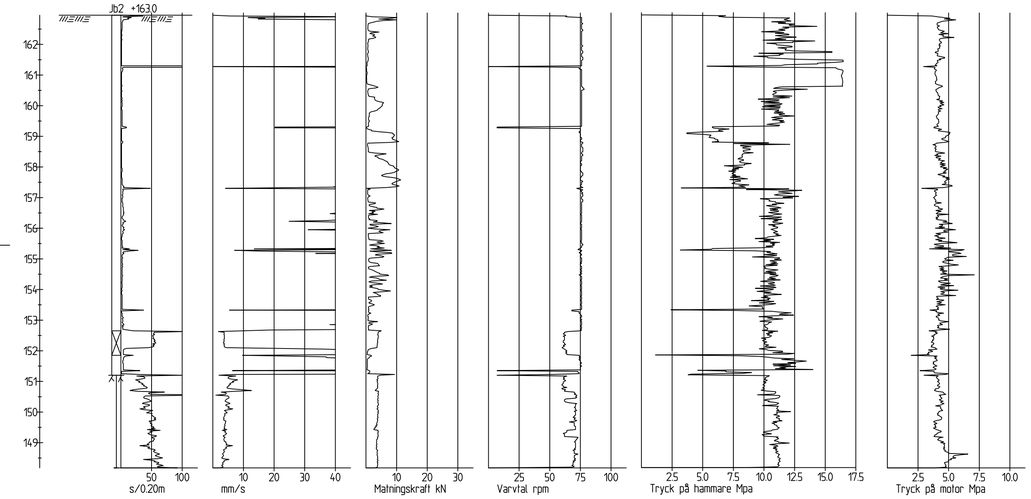
26NC05



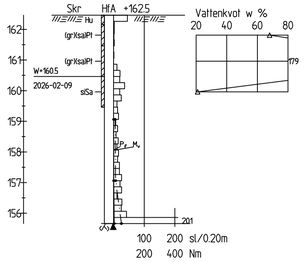
26NC06



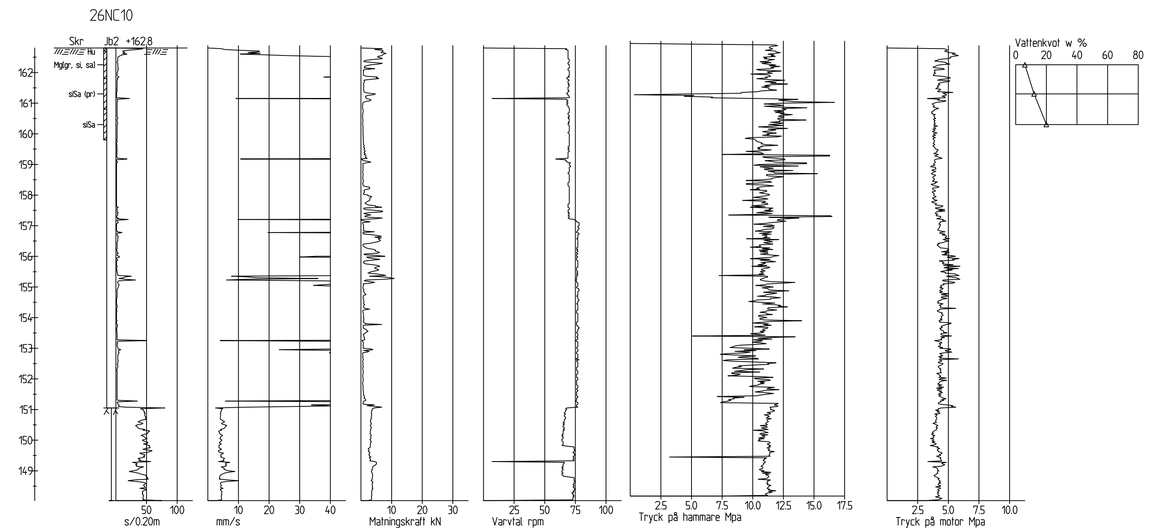
26NC08



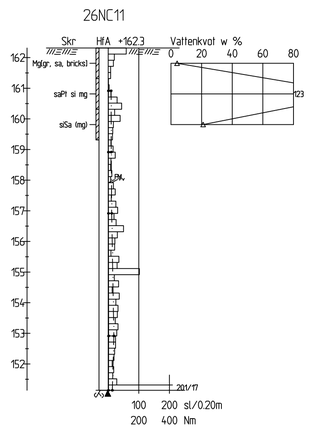
26NC09



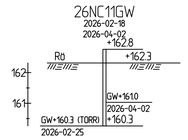
26NC10



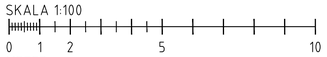
26NC11



26NC11GW



SKALA 1:100



BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg
Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

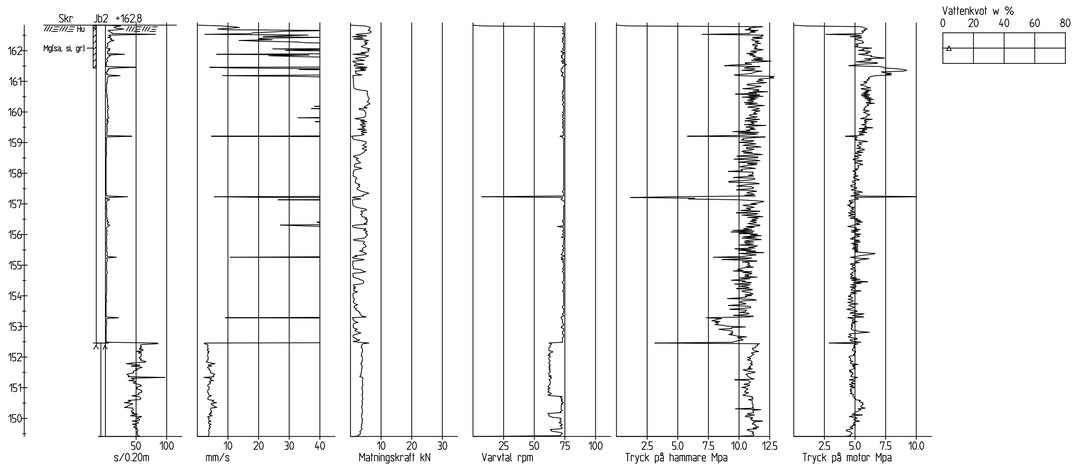
DOMPROSTMOSSEN DPL

ENSKILDA BORRHÅL
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

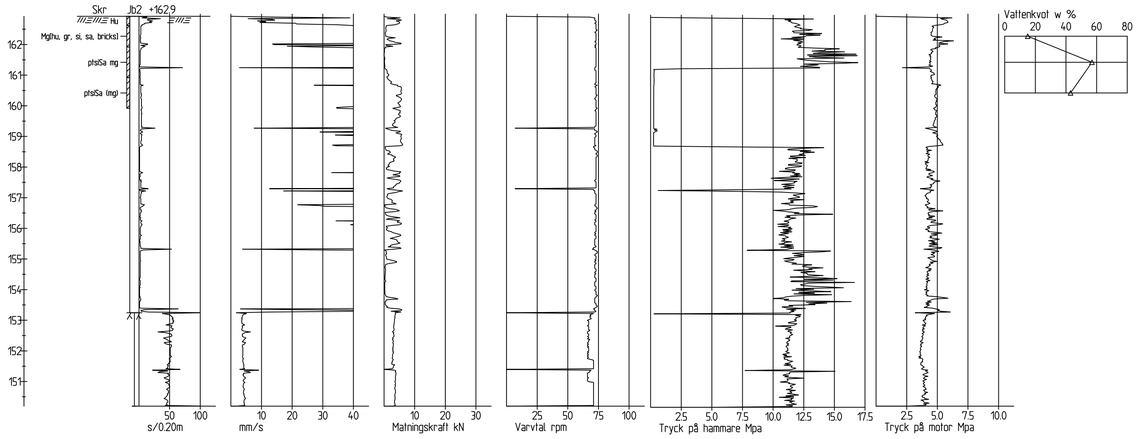
SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:100	G-10-2-302	

Ritning: N:\109\90\109962\5 Arbetsmaterial\02 BIM\G\Ritter\G-10-2-302.dwg Plottad: 2026-05-18 15:43:35

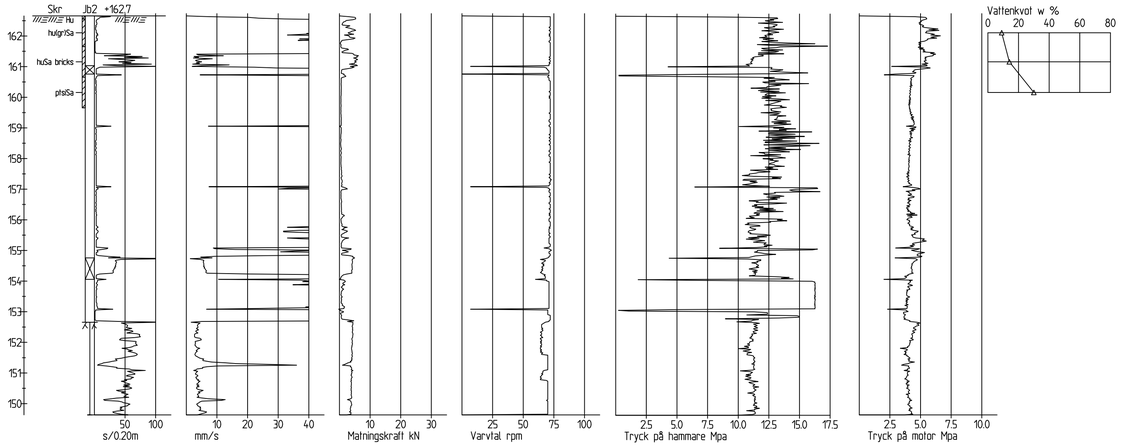
26NC13



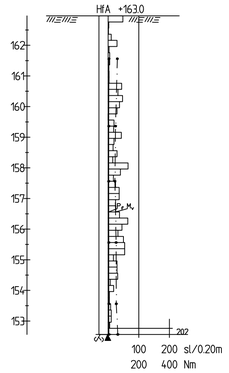
26NC14



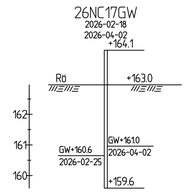
26NC16



26NC17



26NC17GW



SKALA 1:100

0 1 2 5 10

METER

BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg

Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

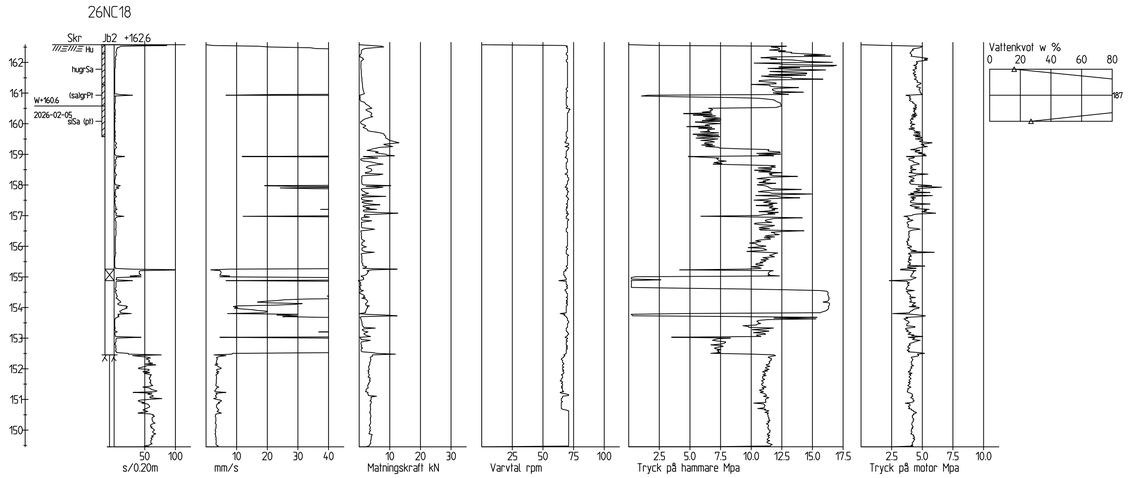
UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

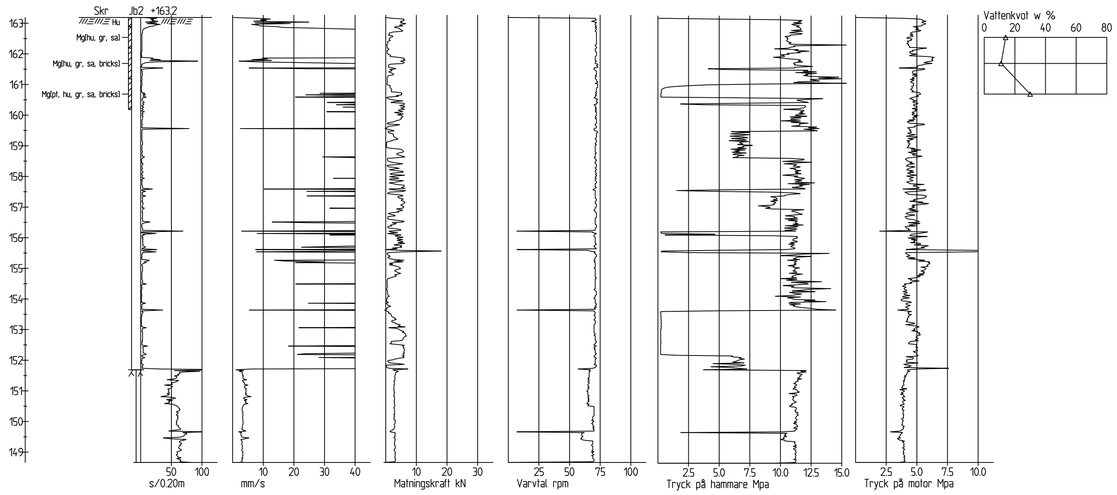
DOMPROSTMOSSEN DPL

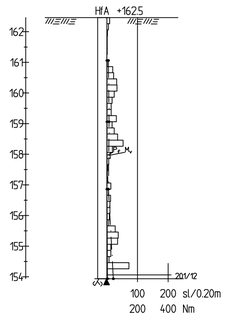
ENSKILDA BORRHÅL
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

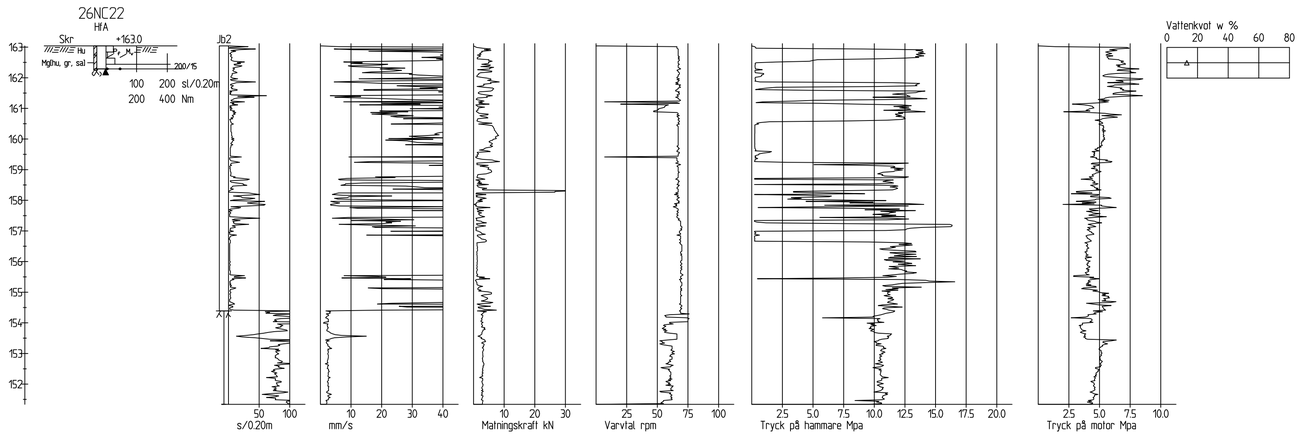
SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:100	G-10-2-303	

Ritning: N:\109\90\109962\5 Arbetsmaterial\02 BM\G\Ritdel\G-10-2-303.dwg Plottad: 2026-05-18 15:47:32









SKALA 1:100

0 1 2 5 10

METER

BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg

Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

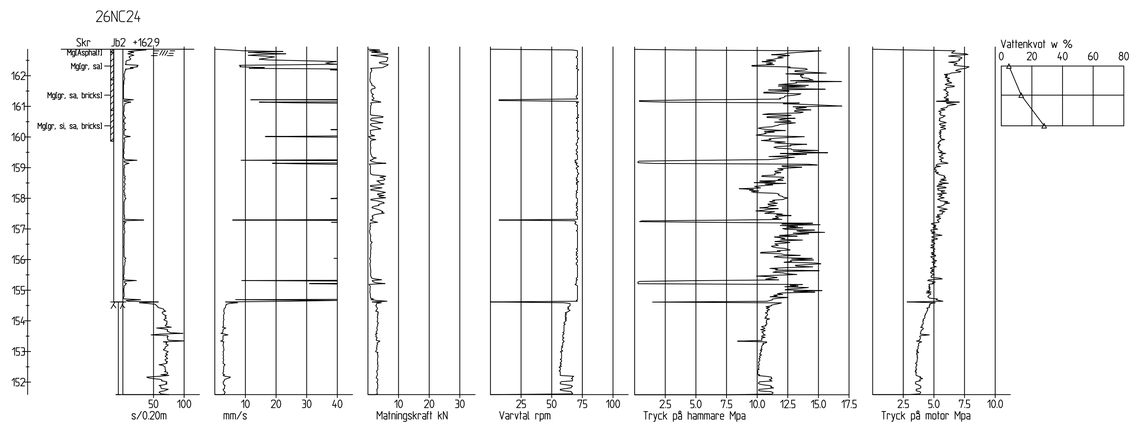
UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

DOMPROSTMOSSEN DPL

ENSKILDA BORRHÅL
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:100	G-10-2-304	

Ritning: N:\109\90\109906262\5 Arbetsmaterial\02 BIM\G\Ritdet\G-10-2-304.dwg Plottad: 2026-05-18 15:48:17



BETECKNINGAR

BETECKNINGAR ENLIGT SGF´S BETECKNINGSSYSTEM. SE www.sgf.net

SKALA 1:100

0 1 2 5 10

METER

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	SIGN	DATUM

Vidingehem

Norconsult

Norconsult AB
Box 8774, 402 76 Göteborg

Tfn +46 10 141 80 00
www.norconsult.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTR AV	HANDLÄGGARE
109 90 62	L BJÖRK	L BJÖRK
DATUM	ANSVARIG	
2026-04-30	M EISERMAN	

DOMPROSTMOSSEN DPL

ENSKILDA BORRHÅL
GEOTEKNISK UNDERSÖKNING

SKALA (A1)	NUMMER	BET
1:100	G-10-2-305	

Ritning: N:\109\109062\10 Arbetsmaterial\02 BM\Vidingehem\G-10-2-305.dwg Plottad: 2026-05-18 15:49:35