

Sophienberg Gruppen A/S

Bredgade 40
1260 København K

Malervangen 1, Glostrup

Indledende geoteknisk rapport
Parameterundersøgelse

Udarbejdet af: THV
Kvalitetssikret af: CKL
Godkendt af: THV
Dato: 09.09.2025
Version: V1
Sag nr.: J250587

Norconsult 

KONGEBAKKEN 4, 2765 SMØRUM · TLF. 44 92 22 44 · CVR. NR. 77 35 54 13 · WWW.NORCONSULT.DK

INDHOLDSFORTEGNELSE

1.	INDLEDNING	3
2.	OPSUMMERING	3
3.	FORMÅL	3
4.	GEOTEKNISK KATEGORI	4
5.	MARKARBEJDE	4
6.	KOTER	4
7.	AFSÆTNING	4
8.	LABORATORIEUNDERSØGELSE	5
9.	TOPOGRAFI	5
10.	JORDBUNDSFORHOLD	5
11.	GRUNDVAND	5
12.	TØRHOLDELSE	6
13.	FUNDERINGSFORHOLD	7
14.	SÆTNINGER.....	8
15.	GULVE PÅ JORD	9
16.	VEJE OG PLADSER	9
17.	JORDTRYK PÅ VÆGGE.....	9
18.	ANLÆGSFORHOLD	10
19.	PERMEABILITET	10
20.	NABOFORHOLD	11
21.	GEOTEKNISK KONTROL	11
22.	MILJØUNDERSØGELSE	12
23.	BEMÆRKNINGER.....	12

BILAG

Boreplan

Boreprofiler

Signaturforklaring

1. INDLEDNING

Indledende parameterundersøgelse for fundering af en boligkarré i 5-6 etager med kælder.

Norconsult er ikke bekendt med det konkrete kotesatte projekt.

Der må udføres supplerende geotekniske borerer når de eksisterende bygninger er nedrevet, således at borerernes indbyrdes afstand bliver ca. 30 m.

2. OPSUMMERING

Byggerier med kældre kan opføres med en direkte fundering, hvor fundamenterne dimensioneres med lave styrkeparametre og revnearmeres.

Alternativt kan der foretages en dyb direkte fundering, hvor fundamenterne dimensioneres med højere styrkeparametre.

Eventuelt tilløbende vand i udgravningerne kan fjernes med læsepumpe kombineret med nedgravede pumpe-sumpe og drænrender i kælderen. Der må foretages en nærmere vurdering når det endelige kotesatte projekt foreligger og der er udført supplerende geotekniske borerer.

Kældergulve kan udføres som almindelige kældergulve efter udgravning til kælder og afrømning af muld og overjord.

Kældrene kan tørholdes med et traditionelt drænsystem, bestående af tæppedræn der føres til omfangsdræn via stikdræn. Der må foretages en nærmere vurdering når det endelige kotesatte projekt foreligger og der er udført supplerende geotekniske borerer.

3. FORMÅL

Denne geotekniske undersøgelse danner grundlag for en geoteknisk projekteringsrapport.

Formål for nærværende rapport er hermed at:

- Beskrive og vurdere topografi og geologi.
- Anbefale funderingsniveau, afrømningsniveau for gulve og funderingsmetode.
- Anbefale parametre som kan anvendes som dimensioneringsgrundlag for det aktuelle byggeri.
- Vejlede vedr. den permanente og midlertidige tørholdelse.
- Anbefale parametre som kan anvendes som dimensioneringsgrundlag for midlertidige byggegruber.
- Nedsivningsevne for jorden i området.

Fundering for byggeri skal dimensioneres og udføres i henhold til den europæiske funderingsnorm Eurocode 7: Geoteknik - Del 1: Generelle regler og det tilhørende nationale annek.

4. GEOTEKNISK KATEGORI

Med den geotekniske undersøgelse som er udført for og medtaget i denne rapport, kan det aktuelle byggeri henføres til geoteknisk kategori 2 efter udførelse af supplerende geotekniske borer, således at borerens indbyrdes afstand ikke overstiger 30 m.

Hvor enkeltlasten er større end 5000 kN og/eller 1000 kN pr. meter stribefundament skal projektet dog løftes op i geoteknisk kategori 3. Ligeledes er geoteknisk kategori 3 gældende, hvis det regningsmæssige fundamentstryk overstiger 1000 kN/m² på det effektive areal ved direkte funderede konstruktioner.

5. MARKARBEJDE

Der er i denne undersøgelse foretaget 5 stk. forede geotekniske lagfølgeboringer med vingeforsøg og udtagning af omrørte jordprøver.

Borearbejdet er udført af Norconsult fra den 2. til den 4. september 2025. Boringer er udført til top af den hårde kalk, 6,60-8,50 m under terræn.

Der er i borerne udtaget jordprøver for minimum hver halve meter, og laggrænserne er registreret og optegnet på boreprofilerne.

Der er, hvor det har været muligt, udført vingeforsøg for hver 0,2 m i de øverste 3,0 m og derfra 2 vingeforsøg pr. meter til vurdering af den udrænedede forskydningsstyrke, $c_{u,k}$. Vingeforsøg er udført i henhold til DS/EN 22476-9.

I boring nr. 1 og 2 er der monteret et Ø63 mm og i boring nr. 3-4 er der i borehuller etableret Ø25 mm pejlerør med mulighed for pejling af grundvandsstand.

Boring nr. 1 og 2 er afsluttet i terræn med betonrør og boring nr. 3 - 5 er afsluttet i terræn med de monterede pejlerør.

6. KOTER

Boringer er afsat med GPS-udstyr med højdesystemet Dansk Vertikal Reference fastlagt i 1990, DVR90.

7. AFSÆTNING

Borestedernes placering og nummerering fremgår af situationsplanen.

Boringerne er afsat med GPS udstyr iht. system UTM32ETRS89 og x,y-kordinater for boringernes placering fremgår af boreprofilerne.

8. LABORATORIEUNDERSØGELSE

Alle jordprøver er blevet geologisk bedømt iht. Bulletin 1 udarbejdet af Dansk Geoteknisk Forening.

For alle de udtagne jordprøver er det naturlige vandindhold bestemt som procent W%.

Resultaterne kan aflæses på boreprofilerne.

9. TOPOGRAFI

Terrænoverflade i borepunkterne er beliggende mellem kote +23,25 og +23,50. Af Danmarks Højdemodel fra SDFE kortviser ses, at det aktuelle område generelt er beliggende mellem kote +21,00 og +23,50.

Af jordartskort 1:25.000 udarbejdet af GEUS er de overfladenære jordarter for det aktuelle byggefelt klassificeret som glaciale aflejringer af moræneler.

Da grunden er bebygget, kan der forventes fundamenter og andre bygningsdele i jorden.

10. JORDBUNDSFORHOLD

Under 1,10-2,30 m sand-, grus- og lerfyld, træffes glaciale aflejringer af moræneler med indslag af fed smeltevandsler, - silt og -sand samt morænesand. De marine danienaflejringer af kalk er konstateret fra 6,20-7,10 m under terræn.

Boring nr. 3 er boret tæt på en dyb kloakbrønd, hvorfor der er konstateret et tykt fyldlag.

Lagfølgerne fremgår af de optegnede boreprofiler.

11. GRUNDVAND

I boringerne er der monteret Ø25 mm pejlerør af perforeret plast med mulighed for grundvandsobservationer.

Ved borearbejdets afslutning den 4. september 2025 er der foretaget aflæsninger af vandstande som fremgår af skemaet "grundvandspejlinger":

Grundvandspejlinger

Boring	Terrænkote	Dybde under terræn	VS-Kote
1	+23,30	Tør	--,--
2	+23,25	Tør	--,--
3	+23,40	7,40 m*	+16,00
4	+23,50	Tør	--,--
5	+23,35	Tør	--,--

* I boring nr. 4 blev der brugt vand til at fræse med, hvorfor det konstaterede vand i boringen, formentlig stammer derfra.

Det må tilrådes, at vandstanden bliver kontrolleret på et senere tidspunkt, idet der kan ske en ændring af de målte VS-koter - også gældende for de borer, der er registreret "tørre".

Der må i våde perioder af året forventes et terrænnært vandspejl.

Det primære grundvandspotentialer i kalken er ud fra eksisterende kortmateriale målt til at være beliggende i ca. kote +14,00.

12. TØRHOLDELSE

Midlertidig tørholdelse

Eventuelt tilløbende vand i udgravningerne kan fjernes med læsepumpe kombineret med nedgravede pumpe-sumpe og drænrender i kælderen.

Der må foretages en nærmere vurdering, når det endelige kotesatte projekt foreligger og der er udført supplerende geotekniske borer.

Permanent tørholdelse

Kældrene kan tørholdes med et traditionelt drænsystem, bestående af tæppedræn under kældergulvene der forbindes til omfangsdræn via stikdræn. Der skal desuden udføres et drænende lag op langs kældervæggene.

Ved etablering af omfangsdræn, vil det dimensionsgivende permanente vandspejl være afdræningsniveauet. Det anbefales dog også at regne med et ulykkestilfælde hvor dræn tilstoppes, og vandspejl rundt om kælder således vil stige.

Der må foretages en nærmere vurdering, når det endelige kotesatte projekt foreligger og der er udført supplerende geotekniske boringer.

Der henvises i øvrigt til DS 436 - Norm for dræning af bygværker - vedrørende tørholdelse af kældere.

13. FUNDERINGSFORHOLD

Der kan ved boringerne gennemføres en direkte fundering, hvor fundamentene føres ned til intakte og bæredygtige aflejringer i OBL-niveau eller derunder.

Alternativt kan der udføres en dybere direkte fundering i OFL-niveau, hvor fundamentene dimensioneres med højere styrkeparametre.

Fundamenter og afrømning til gruspude skal i borepunkterne minimum føres ned til de i skemaet angivne dybder under terrænoverflade:

For opbygning af gulvkonstruktion bærende direkte af på jord, skal der i nedennævnte borepunkter minimum regnes med afgravning i dybder under nuværende terræn, som fremgår af skemaet:

Boring Nr.	Terræn kote	Funderingsforhold				Gulve mod jord	
		Dybde under terræn	OFL-Kote	Dybde under terræn	OBL-kote	Dybde under terræn	AFR-kote
1	+23,30	2,80 m	+20,50	2,20 m	+21,10	1,10 m	+22,20
2	+23,25	3,60 m	+19,65	2,40 m	+20,85	1,10 m	+22,15
3	+23,40	3,30 m	+20,10	2,30 m	+21,10	2,30 m	+21,10
4	+23,50	1,40 m	+22,10	1,10 m	+22,40	1,10 m	+22,40
5	+23,35	1,10 m	+22,25	1,10 m	+22,25	1,10 m	+22,25

"OFL" angiver niveau for fastere bæredygtige aflejringer for tungt belastede fundamenter. "OBL" angiver overside af bæredygtige aflejringer for fundamenter. "AFR" angiver niveau for afrømning af muld og overjord til opbygning af normalt sætningsfrie gulve samt normalt befæstede arealer.

Alle opvarmede yderfundamenter skal føres til frostfri dybde, minimum 0,90 m under fremtidigt terræn. Uopvarmede yderfundamenter skal som minimum føres 1,20 m under fremtidigt terræn for at opnå frostfri dybde.

Fundamenter skal dimensioneres for både friktions- og kohæsiionstilfældet under anvendelse af nedenævnte karakteristiske styrkeparametre og rumvægte i de anbefalede funderingsdybder, angivet i ovenstående skema:

- Rumvægte over vandspejlet og effektiv rumvægt under vandspejlet, γ/γ'
- Udrænet/drænet forskydningsstyrke, $c_{u,k}/c'_{k}$
- Udrænet/drænet plane friktionsvinkel, $\phi_{pl,k}/\phi'_{pl,k}$

Det tilfælde, der giver mindst bæreevne anvendes.

Funderings-niveau	Lertilfælde			Sandtilfælde		
	Rumvægt	Forskydningsstyrke		Friktionsvinkel	Rumvægt	Friktionsvinkel
	γ_m/γ' [kN/m ³]	$c_{u,k}$ [kN/m ²]	c'_{k} [kN/m ²]	$\phi'_{pl,k}$	γ_m/γ' [kN/m ³]	$\phi_{pl,k}$
OFL	21/11	190	19	32°	20/10	36°
OBL	20/10	70	7	30°	20/10	36°

Der må foretages en nærmere vurdering af styrkeparametrene når der er udført supplerende geotekniske borer.

14. SÆTNINGER

Ved vurdering af sætningsforholdene kan følgende skønnede konsolideringsmoduler, K anvendes til byggeri på stribe- og punktfundamenter:

Jordart	Skønnet konsolideringsmodul K
Komprimeret sandpude	40 MPa
Moræneler $C_v \approx 70$ kN/m ²	15 MPa
Moræneler $C_v \approx 190$ kN/m ²	50 MPa
Morænesand/smeltevandssand	40 MPa

Hvor der dimensioneres med de anbefalede styrkeparametre, vurderes at der ikke vil opstå sætninger som har konstruktiv betydning.

Hvor der optræder forskelle i funderingsniveau, skal sribefundamenter udføres med aftrapning på max 60 cm vandret og lodret, således at der er en hældning på 1:1.

I overgangszoner fra f.eks. sand til moræneler anbefales at der anvendes revnefordelende armering i fundamenter. Ved en gruspudefundering, må fundamenterne ligeledes revnearmeres.

15. GULVE PÅ JORD

Kældergulve samt gulve mod jord kan opbygges som almindelige kældergulve/terrændæk efter udgravning til kælder samt afrømning af muld og overjord til "AFR" eller derunder. Hvis afrømning medfører opbygning af sandfyld under gulve på over 60 cm, skal der, ifølge DS/EN 1997 kapitel 4, udføres komprimeringskontrol af fyldens lejringstæthed. Kontrollen kan udføres ved hjælp af isotopsondemetoden, hvor middelkomprimeringen skal være 98 % standard proctortæthed.

16. VEJE OG PLADSER

Veje og pladser kan opføres som normalt befæstede arealer, efter afrømning og muld og overjord til AFR-niveau eller derunder.

På grundlag af de udførte boringer anbefales følgende skønnede bundmodul ved dimensionering af vejkasen:

$$E_m = 10 \text{ MPa}$$

Såfremt der kan accepteres mindre differenssætninger kan veje og pladser opføres direkte i de konstaterede fyldlag med følgende skønnede bundmodul:

$$E_m = 8 \text{ MPa}$$

Det anbefales, at der udføres geoteknisk tilsyn af planum inden opbygning af vejkasse, samt at der udføres, minifaldlod og/eller pladebelastningsforsøg til nærmere bestemmelse af E-modul og dimensionering af vejkasse.

Det kan blive nødvendigt med en jordforstærkning i form af geonet eller lignende.

De konstaterede jordbundsforhold er frost tvivlsomme.

17. JORDTRYK PÅ VÆGGE

Konstruktioner under jord skal dimensioneres for jordtryk. Derudover skal alle optrædende belastningssituationer under såvel udførelse som i den permanente situation medtages i vurderingen af den tilladelige deformation af væggene, herunder belastninger fra maskinel komprimering, nærliggende/tilstødende fundamenter, vejanlæg mv.

18. ANLÆGSFORHOLD

Med de trufne jordbundsforhold kan udgravning til byggegrube uden afstivning udføres med et anlæg $a = 1,5$ m i fyldjord og sand samt anlæg $a = 1,0$ i moræneler.

Ovenstående anlæg betinger dog, at der ikke forekommer udstrømning af grundvand fra byggegrubens sider. Ligeledes betinger det at der ikke udgraves mere end 5 m u.t. og at skråningen ikke belastes. I modsat fald bør der udføres en stabilitetsberegning af skråningen.

For byggegrube med afstivning kan der til dimensionering af indfatningsvæg enten som tæt spuns eller Københavnerlæg anvendes de parametre som fremgår af skemaet efterfølgende. Værdierne i skemaet er generelle for de i borerne trufne jordtyper. For de konkrete borer kan jordtype, dybde, lagtykkelse m.m. aflæses på de optegnede borejournaler.

Jordart	Rumvægt	Forskydningsstyrke		Friktionsvinkel	
	γ_m/γ' [kN/m ³]	$c_{u,k}$ [kN/m ²]	$c'_{,k}$ [kN/m ²]	$\varphi_{pl,k}$	$\varphi'_{pl,k}$
Fyld af muld	16/6	-	-	28°	28°
Fyld af ler/sand	17/7	-	-	28°	28°
Senglaciale ler	20/10	60-100	-	-	20°
Silt	20/10	50	-	-	25°
Moræneler	21/11	60-150	6-15	-	30°
Moræneler	21/11	150-250	15-20	-	32°
Moræneler	22/12	250-450	20	-	33°
Moræneler	22/12	450-650	20	-	34°
Morænesand	21/11	-	-	37°	37°
Smeltevandssand	20/10	-	-	37°	37°
Kalk	21/11	-	-	38°	38°

Indfatningsvæggen skal foruden jordtryk og belastninger fra trafik og eventuelt nærtliggende konstruktioner dimensioneres for vandspejle henholdsvis foran og bagved spunsen.

Den opgravede råjord er ikke egnet til genindbygning, såfremt der ønskes sætningsfrie overflader. Der må i stedet indbygges egnede friktionsmaterialer.

19. PERMEABILITET

For de af Norconsult udførte borer kan der regnes med følgende skønnede hydrauliske ledningsevne, k i nedennævnte jordarter:

Jordart	Hydrauliske ledningsevne, k [m/s]
Fyldjord	10^{-5} - 10^{-6}
Sand	10^{-4} - 10^{-5}
Sandet ler	10^{-5} - 10^{-6}
Siltet ler	10^{-6} - 10^{-7}
Fed ler	10^{-7} - 10^{-8}

Ved etablering af regnvandsfaskiner, anbefales det, at der udføres nedsivningsforsøg for en nærmere fastlæggelse og dermed optimering af faskinestørrelse.

Med de konstaterede grundvands- og jordbundsforhold, må der ved kraftige regnskyl eller i våde perioder af året forventes overløb af faskinerne. Det anbefales, at overløbet forbindes til regnbed, grøft eller kloak.

Der må foretages en nærmere vurdering, når der foreligger et konkret nedsivningsprojekt.

20. NABOFORHOLD

Norconsult har ikke besigtiget arealet med henblik på eventuelle nabogener i forbindelse med byggeriet.

Norconsult er ikke bekendt med de eksisterende nabobygningers funderingsforhold. Før udgravning til den nye kælder må der foretages prøvegravninger til fastlæggelse af de eksisterende nabobygningers funderingsforhold for at sikre, at bygningernes bæreevne ikke permanent eller midlertidig svækkes.

Det bemærkes, at eksisterende bygninger ikke må undergraves. Hvor der træffes sand, må der ikke graves til underkant af eksisterende bygning, da sands bæreevne hovedsageligt bestemmes af overlejringstrykket.

Ved behov for udgravning til fundamentsunderkant af eksisterende bygning anbefales, at der udarbejdes et ingeniørprojekt for en sektionsvis understøbning.

Naboer som berøres af arbejdet skal, ifølge Byggeloven §12, adviseres mindst 14 dage før opstart af arbejdet.

21. GEOTEKNISK KONTROL

I henhold til DS/EN 1997 kapitel 4, skal der foretages kontrolinspektioner af samtlige udgravninger til sikring af, at der overalt funderes på intakte aflejringer med de forudsatte styrkeparametre og egenskaber.

Inspektionen skal sikre, at alle sætningsgivende aflejringer er fjernet, at fundamenter opbygges på aflejringer som er forudsat under dimensioneringen, samt at der er foretaget en effektiv oprensning for al løst, opløst og/eller frossent materiale.

Den udrænedede forskydningsstyrke kan i kohæsionsjord bestemmes ved vingeforsøg og i friktionsjord med håndkop, begge sammenholdt med en geologisk vurdering. Ved indbygning af mere end 0,60 m sandfyld, skal der udføres kontrol med sandfyldets lejringstæthed.

Alle inspektioner må rekvireres senest dagen inden de ønskes på telefon 44922244. Når inspektion og kontrolarbejderne er afsluttet, vil der blive fremsendt samlet rapport.

22. MILJØUNDERSØGELSE

Sideløbende med de geotekniske undersøgelser, har Norconsult udført miljøundersøgelser på arealet. Miljøundersøgelserne afrapporteres særskilt.

23. BEMÆRKNINGER

Rådgivningen udføres i henhold til ABR 2018.

Ved projektering eller økonomisk vurdering af ekstrarfundering må Norconsult gøre opmærksom på, at der i umiddelbar nærhed af borerne kan være andre jordbunds- og funderingsforhold.

De optagne jordprøver vil blive opbevaret i 14 dage fra rapportdato, hvis intet andet aftales.

Der kan være afvigelser fra retlinet interpolation imellem prøvestederne.

Sløjfning af borerne indgår ikke som en del af nærværende undersøgelse, Borerne skal sløjfes i henhold til boringsbekendtgørelsen, evt. ved opstart af anlægsarbejdet. Dette for at undgå lækage til det primære grundvandsmagasin.

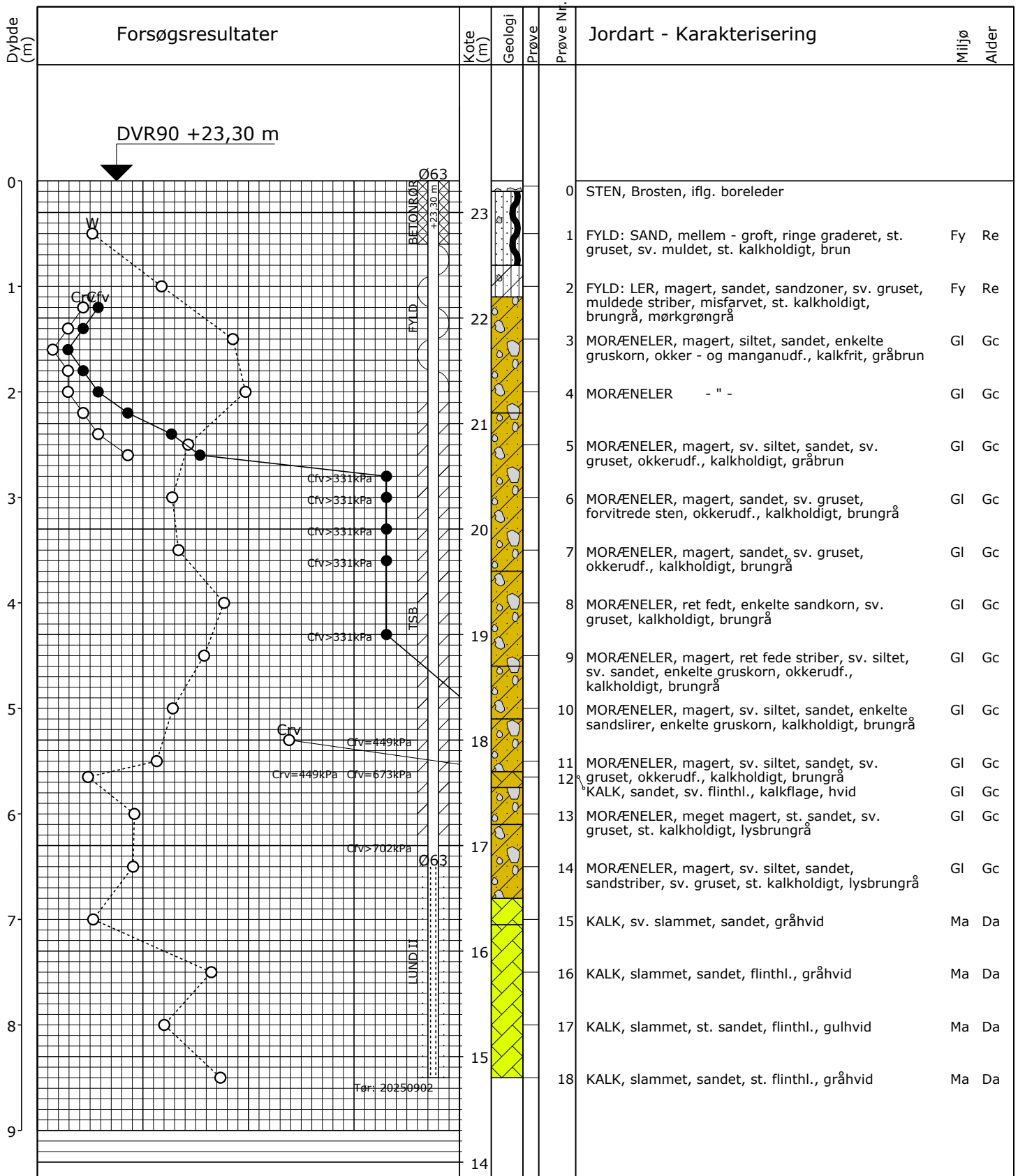


SIGNATURER:	
	Bygning - Fremtidige forhold
	Eksisterende bygning
	Tank, nedgravet, omtrentlig placering
	Geotekniske borer, 2025
	Miljøtekniske borer, 2025
	Matrikel

Situationsplan
Malervangen 1, Glostrup Matr.nr. 2bp, Herstedøster By, Herstedøster
Sagsnr.: J250587/MK Dato: 28. august 2025
Norconsult



Koordinatsystem: UTM32



○ 10 20 30 W (%)

○● 100 200 300 Crv, Cfv (kPa)

Der må forventes sten og blokke i glaciale aflejringer

Pejlerør: Ø63: - Ref. kote: 23,30 m

Boremetode: 6" Tør, Rotationsboring med forerør

Projektion: UTM32E89

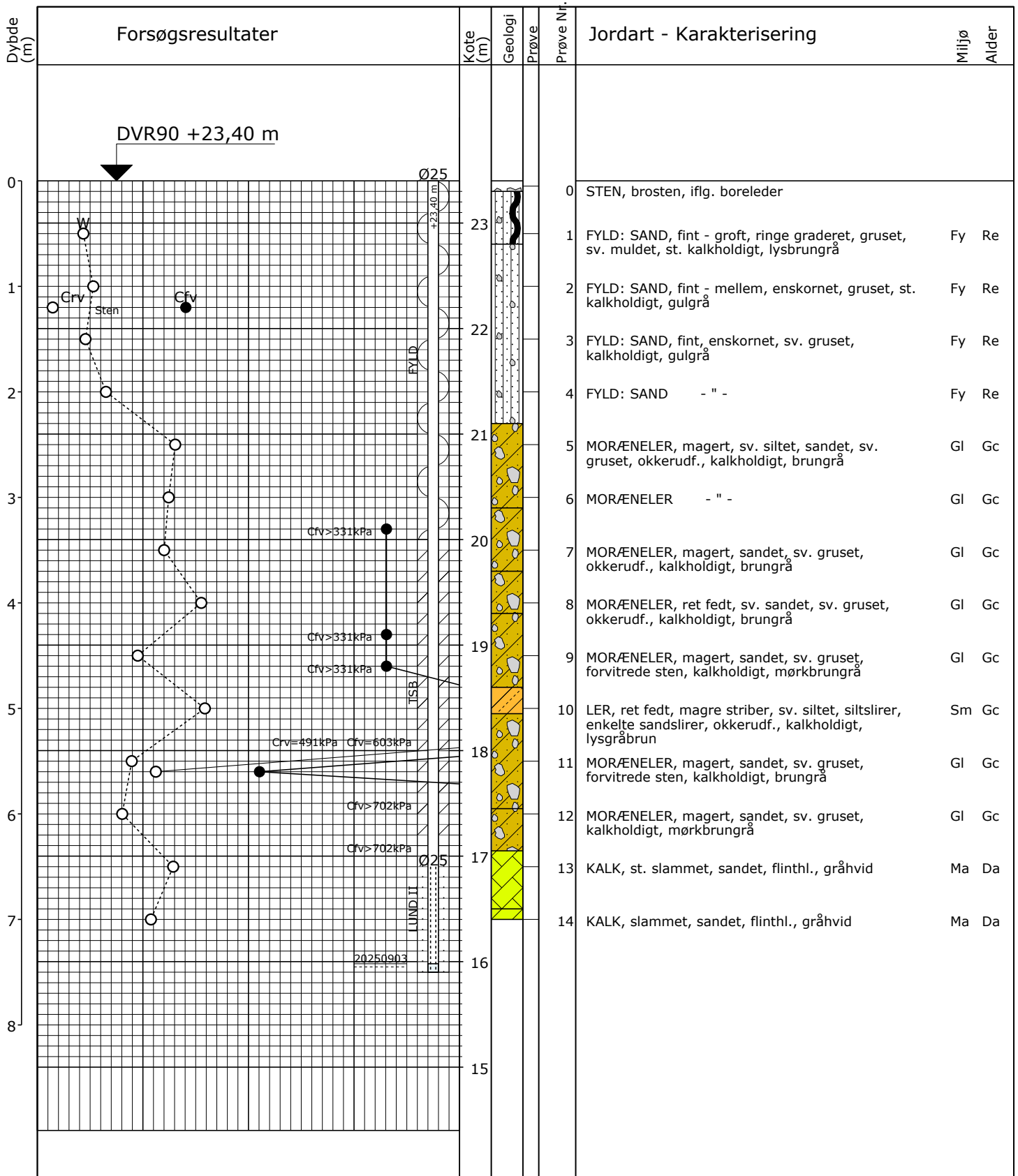
X: 713356 (m) Y: 6175195 (m) Plan:

Sag: J250587 Malervangen 1, Albertslund

Boret af: TK Dato: 2025.09.02 Bedømt af: RGS DGU Nr.: Boring: B1

Udarb. af: SAA Kontrol: CKL Godkendt: THV Dato: 2025.09.10 Bilag: S. 1/1

GeoGIS2020 20.03.86 PSTGC 11-09-2025 09:55:07

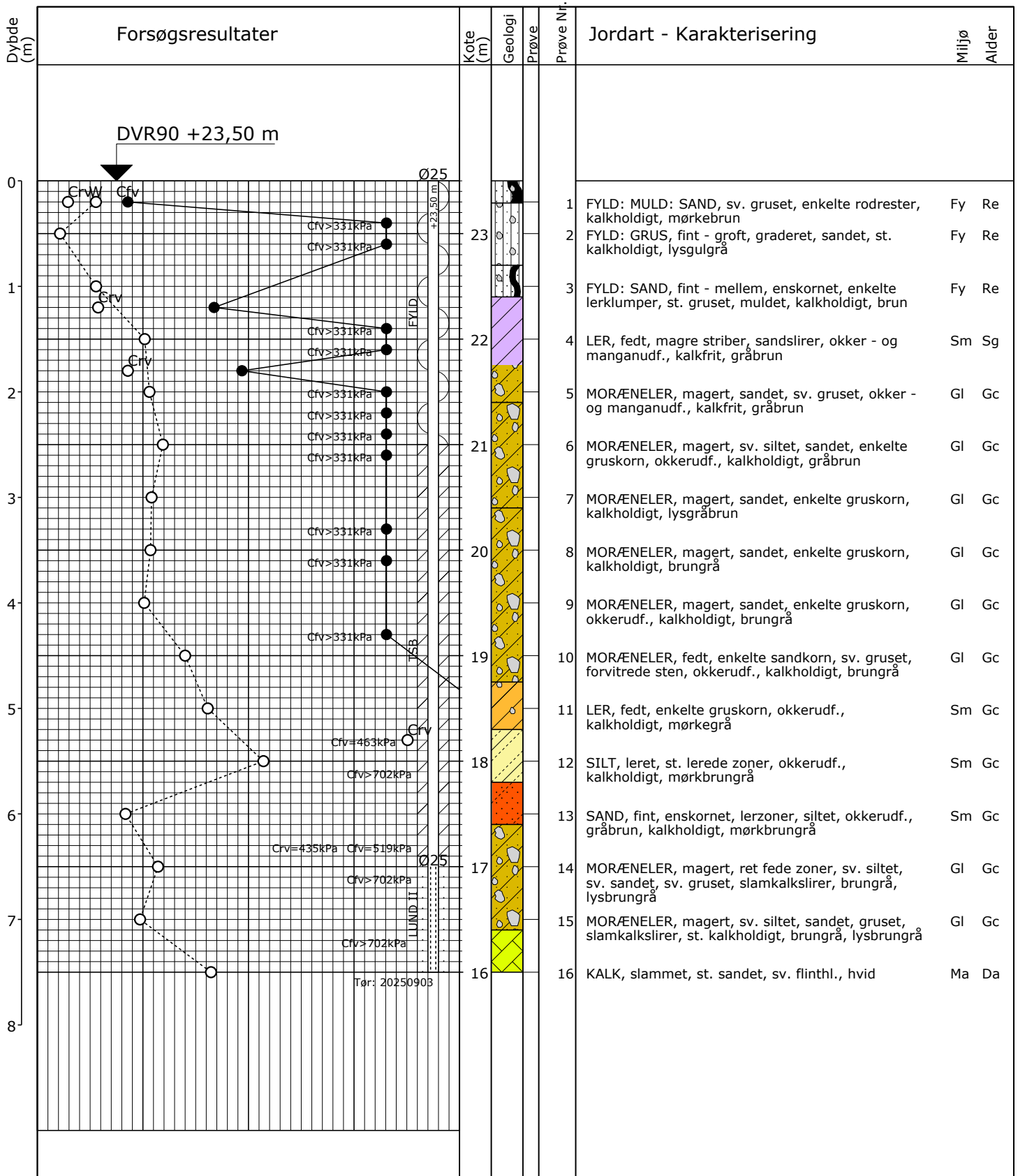


○ 10 20 30 W (%)
 ○● 100 200 300 Crv, Cfv (kPa)

Der må forventes sten og blokke i glaciale aflejringer
 Pejlerør: Ø25: - Ref. kote: 23,40 m
 Boremetode: 6" Tør, Rotationsboring med forerør
 Projektion: UTM32E89
 X: 713382 (m) Y: 6175171 (m) Plan:

Sag: J250587 Malervangen 1, Albertslund
 Boret af: TK Dato: 2025.09.02 Bedømt af: RGS DGU Nr.: Boring: B3
 Udarb. af: SAA Kontrol: CKL Godkendt: THV Dato: 2025.09.10 Bilag: S. 1/1

GeoGIS2020 20.03.86 PSTGC 11-09-2025 09:55:19



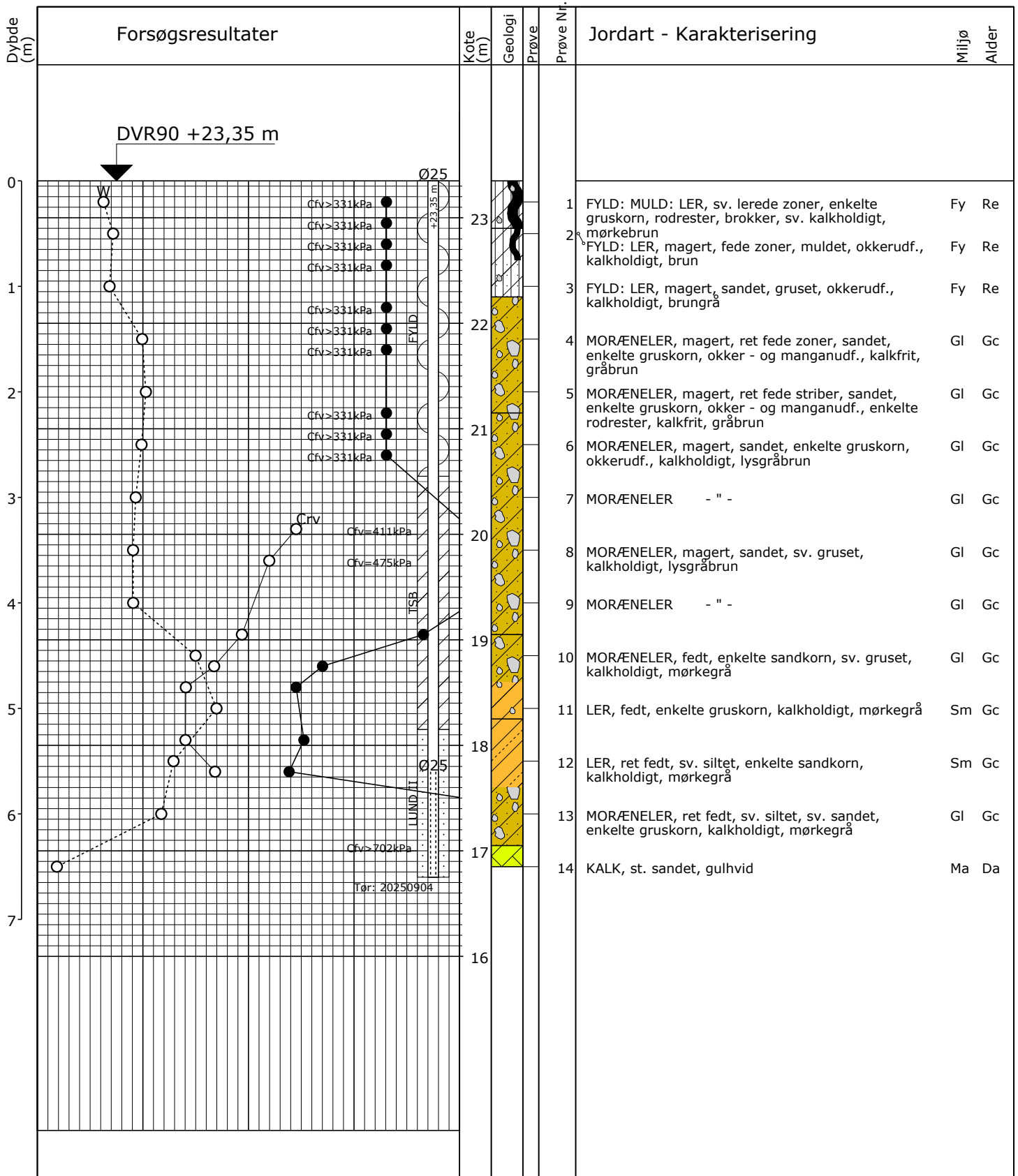
Sag: J250587 Malervangen 1, Albertslund

Boret af: TK Dato: 2025.09.03 Bedømt af: RGS DGU Nr.: Boring: B4

Udarb. af: SAA Kontrol: CKL Godkendt: THV Dato: 2025.09.10 Bilag: S. 1/1



Boreprofil



○	10	20	30	W (%)
●	100	200	300	Crv, Cfv (kPa)

Der må forventes sten og blokke i glaciale aflejringer

Pejlerør: Ø25: - Ref. kote: 23,35 m

Boremetode: 6" Tør, Rotationsboring med forerør
 Projektion: UTM32E89
 X: 713405 (m) Y: 6175135 (m) Plan:

Sag: J250587 Malervangen 1, Albertslund

Boret af: TK Dato: 2025.09.04 Bedømt af: RGS DGU Nr.: Boring: B5

Udarb. af: SAA Kontrol: CKL Godkendt: THV Dato: 2025.09.10 Bilag: S. 1/1

GeoGIS2020 20.03.86 PSTGC 11-09-2025 09:55:28

Forsøgsresultater

Jordartssignatur

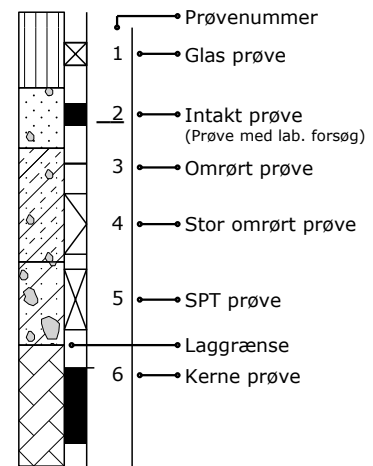
	FYLD		MORÆNESAND
	MULD		MORÆNESILT
	MULD, sandet		MORÆNELER
	SAND, muldet		KALK (KRIDT)
	SAND, muldpartier		FLINT
	STEN		KLIPPE
	GRUS		GYTJE
	SAND		SKALLER
	SILT		TØRV
	LER		TØRVEDYND
			PLANTERESTER

I moræneaflejringer kan der forventes sten og blokke, der ikke ses i borerne.

Situationsplan

	Pumpeboring (BU)
	Pejleboring (BW)
	Miljøboring (BE)
	Boring uden prøver (B)
	Boring med prøvetagning (BS)
	Boring med prøver og vingeforsøg (BG)
	CPT forsøg (C)
	Sondering, rammesonde (F)

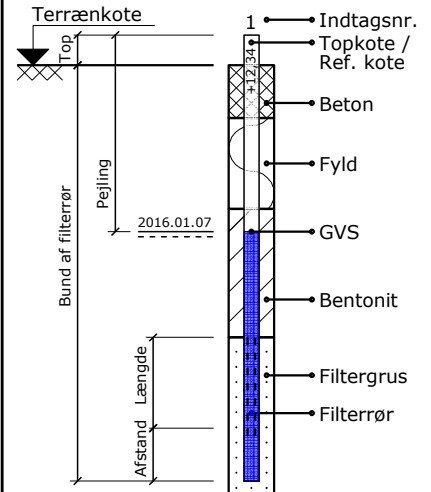
Boreprofil



Geologiske forkortelser

Miljø	Alder
Br Brakvand	Pg Postglacial
Fe Ferskvand	Sg Senglacial
Fl Flydejord	Al Allerød
Gl Gletscher	Gc Glacial
Ma Marin	Ig Interglacial
Ne Neds skyl	Is Interstadial
O Overjord	Te Tertiær
Sk Skredjord	Ng Neogen
Sm Smeltevand	Pn Palæogen
Vi Vindaflejret	Pi Pliocæn
Vu Vulkansk	Mi Miocæn
	Oi Oligocæn
	Eo Eocæn
	Pl Palæocæn
	Sl Selandien
	Da Danien
	Kt Kridt
	Ms Maastrichtian
	Se Senon
	Re Recent

Pejlerør



Definitioner

Signatur	Emne	Fork.	Enhed	Beskrivelse
	Vandindhold	W	[%]	Vand i % af tørstofvægt
	Flydegrænse	WL	[%]	Vandindhold ved flydegrænser
	Plasticitetsgrænser	WP	[%]	Vandindhold ved plasticitetsgrænse
	Plasticitetsgrænser	IP	[%]	IP = WL - WP
	Rumvægt	y	[kN/m ³]	Forholdet mellem totalvægt og totalvolumen
	Poretal	e		Forhold mellem porevolumen og kornvolumen
	Glødetab	gl	[%]	Vægttab ved glødning i % af tørstofvægten
	Reduceret Glødetab	glr	[%]	gl - ka
	Kalkindhold	ka	[%]	Vægt af CaCO ₃ i % af tørstofvægten
	Kalkprøve	kp		Reaktion med saltsyre: - kf.: kalkfrit, (+) sv.khl.: svagt kalkholdigt, + khl.: kalkholdigt, ++ st. khl.: stærkt kalkholdigt
	Frost			++ Opfrysningsfarlige under alle betingelser + Opfrysningsproblemer, selv under korte frostperioder (+) Opfrysningsproblemer, under længere frostperioder - Ikke opfrysningsfarlig -- Absolut ingen opfrysningsfare ? Frostfaren, kan ikke bedømmes -?/+? Frostfaren er vanskelig at bedømme
	Hærdningsgrader			H1: Uhærdnet, H2: Svagt hærdnet, H3: Hærdnet, H4: Stærkt hærdnet, H5: Meget stærkt h
	Gradering			U<3: Sorteret, 3<U<6: Ringe graderet, 6<U<15: Graderet, U>15: Velgraderet
	Vingestykke, intakt	cfv	[kN/m ²]	Udrænet forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i intakt jord
	Vingestykke, omrørt	crv	[kN/m ²]	Udrænet forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i omrørt jord
	Sonderingsmodstand			vr. Vingeforsøg afvist vd. Forsøg med defekt vinge st. Forsøg påvirket af sten
	- Belastet spidsbor	RSP	N200	Antal halve omdrejninger pr. 200 mm nedsynkning
	- Svensk rammesonde	RRS	N200	Antal slag pr. 200 mm nedsynkning
	- Let rammesonde	RLSD	N200	Antal slag pr. 200 mm nedsynkning
	- SPT-sonde, lukket/åben	SPT	N300	Antal slag pr. 300 mm nedsynkning