

Til
Ringkøbing-Skjern Kommune

Dokumenttype
Orienterende geoteknisk rapport

Dato
Januar 2012

VELLING KIRKEBY BYGGEMODNING ORIENTERENDE GEOTEKNISK UNDERSØGELSE

VELLING KIRKEBY

ORIENTERENDE GEOTEKNISK UNDERSØGELSE

Revision **0**
Dato **2012-01-18**
Udarbejdet af **Anja Holm Tygesen (ANHT)**
Kontrolleret af **Thomas Sloth Nielsen (TMSN)**
Godkendt af **Anja Holm Tygesen (ANHT)**
Beskrivelse **Orienterende geoteknisk undersøgelse**

Ref. **1158964/G00024-1-ANHT.docx**

INDHOLD

1.	Resumé	1
2.	Undersøgelsens grundlag og formål	2
3.	Undersøgelsens omfang	2
4.	Geologi og grundvand	3
5.	Miljøforhold	3
6.	Funderingsforhold	3
7.	Udførelse og Kontrol	4
8.	Supplerende undersøgelser	6

BILAG

Bilag nr. 2.1000	Situationsplan (geotekniske borer)
Bilag nr. 2.2000	Signaturforklaring og definitioner
Bilag nr. 2.2001-2.2006	Boreprofiler
Bilag nr. 2.3000-2.3001	Situationsplaner (geotekniske borer og geoscreening)

1. RESUMÉ

I forbindelse med nyudstykning og byggemodning af et nyt boligområde ved Velling Kirkeby i Velling, er der udført en orienterende geoteknisk undersøgelse omfattende i alt 6 geotekniske borer ført til 5,0 m under terræn (u.t.).

Placeringen af de udførte borer fremgår af situationsplanen bilag nr. 2.1000.

Forud for de geotekniske borer blev der i december 2011 udført en geofysisk fladedækkende geoscreening med EM31. Resultatet af geoscreeningen fremgår af bilagene 2.3000 og 2.3001.

I samtlige borer træffes muld samt humøst/humusholdigt ler og sand til ca. 0,5 á 1,1 m u.t. Herunder træffes der i borerne B1-B4 og B6 senglacialt flydejords-/smeltevandsler, hvori borerne B1-B4 er afsluttede 5,0 m u.t. Under det svagt humøse sand fra 1,1 m u.t. i boring B5 samt under leret fra 2,2 m u.t. i boring B6 træffes senglacialt smeltevandssand, hvori borerne B5 og B6 er afsluttede 5,0 m u.t.

Med bundforhold som i de udførte borer B1-B4 og B6 kan forventes udført en normal direkte fundering af fremtidige bygninger i forhold til eksisterende terræn. I området ved boring B5 må der forventes nogen ekstrafundering i form af en dybere direkte fundering eller sandpudefundering.

Alle fundamenter skal som minimum føres til frostsikker dybde svarende til 0,9 m under fremtidigt terræn. Fundamenterne bør ilægges revnefordelende armering.

Der bør etableres omfangsdræn omkring bygningerne.

Gulve kan udlægges direkte på et kapillarbrydende lag efter afrømning af muld og organisk holdige (humøse) aflejringer samt indbygning af velegnet sandfyld.

Belægninger og ledningsanlæg kan forventes funderet på normal vis.

Ved pejlinger d. 2012-01-10, svarende til 3 dage efter borerne udførelse, blev der indmålt grundvandsspejl i ca. 0,5 á 0,7 m u.t., svarende til kote +1,9 á +2,0 m DVR90. De trufne vandsspejl vurderes at være sekundære grundvandsspejl, som må påregnes at variere med årstid og nedbør.

Med de aktuelle jordbunds- og grundvandsforhold kan udgravnninger for fundamenter, belægninger og ledningsanlæg generelt forventes foretaget uden væsentlige grundvandsproblemer. Evt. tilstrømmende vand kan forventes fjernet ved nedgravede pumpebrønde eller simpel lænse-pumping fra udgravningsbund. Ved udgravnninger i friktionsmaterialer (sand) under grundvandspejlet er det dog nødvendigt at etablere en midlertidig grundvandssænkning.

2. UNDERSØGELSENS GRUNDLAG OG FORMÅL

Den udførte undersøgelse er en orienterende geoteknisk undersøgelse af et areal beliggende ved Velling Kirkeby i den sydlige del af Velling i Ringkøbing-Skjern Kommune. Arealet, som påtænkes udstykket i parceller for boliger, er omfattet af lokalplan nr. 277, Ringkøbing-Skjern Kommune.

Den orienterende geotekniske undersøgelse skal danne grundlag for en vurdering af arealets fremtidige udnyttelse.

Formålet med den udførte orienterende geotekniske undersøgelse har været at tilvejebringe et grundlag for

- forhåndsvurdering af jordbunds- og grundvandsforholdene på arealset
- at opstille et foreløbigt projekteringsgrundlag for fundamenter, gulve og belægninger
- at vurdere behovet for og evt. omfanget af særlige udførelsesmæssige metoder (grundvandssænkning o.lign.).

3. UNDERSØGELSENS OMFANG

I de på situationsplanen, bilag nr. 2.1000, viste punkter B1-B6 er udført 6 geotekniske borer til 5,0 m u.t.

Boringernes placering og terrænkoten ved borerne er indmålt med DGPS af Rambøll. Koordinater i system 34J og koter i DVR90 er angivet på boreprofilerne.

I borerne er udtaget omrørte prøver pr. 0,5 m. Der er udført vingeforsøg for bestemmelse af kohæsive aflejringers udrenede forskydningsstyrke i såvel intakt, c_{fv} , som omrørt, c_{fr} , tilstand. Der er udført SPT-sondering for vurdering af sandaflejringernes relative lejringstæthed, Id .

I alle borerne er der etableret Ø25 mm pejlerør for bestemmelse af grundvandsspejlets beliggenhed.

I laboratoriet er alle prøver blevet geologisk bedømt i h.t. retningslinierne i DGF Bulletin 1, Vejledning i Ingeniørgeologisk prøvebeskrivelse.

På udvalgte prøver er foretaget bestemmelse af det naturlige vandindhold, w. Laboratorieundersøgelserne er udført i h.t. DGF Bulletin 15, Laboratoriehåndbogen.

Samtlige resultater af ovenstående inkl. de i borerne registrerede laggrænser og vandspejlfremgår af boreprofilerne, bilag nr. 2.2001-2.2006. Signaturforklaring og definitioner fremgår af bilag nr. 2.2000.

Forud for de geotekniske borer blev der i december 2011 udført en geofysisk fladedækkende geoscreening med EM31. Den geofysiske geoscreening med EM31 giver en indikation af, hvilken jordbund, der dominerer de øverste hhv. 3 og 6 m på det undersøgte areal. Geoscreeningen blev udført dels på det aktuelle areal og dels på et areal beliggende umiddelbart syd herfor, som ligeledes påtænkes udnyttet til boligformål.

Resultatet af geoscreeningen ses af bilagene 2.3000 og 2.3001.

4. GEOLOGI OG GRUNDVAND

4.1 Geologi

Velling er beliggende på marint forland, hvilket vil sige hævet havbund, som er dannet siden stenalderen. Terrænet på det aktuelle areal er beliggende i ca. kote +2,5 á +2,7.

I henhold til DGU's geologiske kort for den pågældende lokalitet forventes jordlagene i de øverste meter primært at bestå af postglaciale marinaflejringer. I det nordøstligste hjørne af arealet (nordøst for boring B5) kan dog forventes moræneler.

I henhold til målebordsblade (1842-1899) er der ikke nogen registrering af vandhuller, udgravnninger o. lign. på lokaliteten

I samtlige borer træffes muld samt humøst/humusholdigt ler og sand til ca. 0,5 á 1,1 m u.t. Herunder træffes der i borerne B1-B4 og B6 senglacialt flydejords-/smeltevandsler, hvori borerne B1-B4 er afsluttede 5,0 m u.t. Under det svagt humøse sand fra 1,1 m u.t. i boring B5 samt under leret fra 2,2 m u.t. i boring B6 træffes senglacialt smeltevandssand, hvori borerne B5 og B6 er afsluttede 5,0 m u.t.

4.2 Geoscreening

Resultatet af geoscreeningen (jf. bilag 2.3000 og 2.3001) viser, at arealet i de øverste 0-3 m u.t. domineres af lerede aflejringer, hvilket svarer til de grønne/gule/orange områder. Områder med røde farvenuancer domineres af sandede aflejringer.

Ved sammenligning af de geotekniske borer med geoscreeningen ses, at der er overensstemmelse mellem jordbundsforholdene i de øverste hhv. 3 og 6 m konstateret ved de to undersøgelsesmetoder.

De markante blå/grønblå områder skyldes påvirkninger fra eksisterende vej- og ledningsanlæg mv.

4.3 Grundvand

Ved pejlinger d. 2012-01-10, svarende til 3 dage efter borerne udførelse, blev der indmålt grundvandsspejl i ca. 0,5 á 0,7 m u.t., svarende til kote +1,9 á +2,0. De trufne vandspejl vurderes at være sekundære grundvandsspejl, som må påregnes at variere med årstid og nedbør.

5. MILJØFORHOLD

Der er hverken under borearbejdet eller ved den efterfølgende prøvebesigtigelse i laboratoriet truffet tegn på tilstedeværelse af miljøfremmede stoffer. Det skal dog understreges, at nærværende undersøgelse ikke har haft til formål at belyse forureningsforholdene.

6. FUNDERINGSFORHOLD

Fundamenter skal projekteres og udføres i h.t. DS/EN1997-1:2007 med tilhørende nationalt aneks EN1997-1 DK NA, 2010-09, geoteknisk kategori 2, med partialkoefficenter svarende til middel konsekvensklasse, CC2.

Med bundforhold som i de udførte borer B1-B4 og B6 kan forventes udført en normal direkte fundering af fremtidige bygninger i forhold til eksisterende terræn. I området ved boring B5 må der forventes nogen ekstrafundering i form af en dyb direkte fundering eller sandpudefundering.

Oversiden af de bæredygtige aflejringer (OSBL) er for den enkelte boring angivet på situationsplanen.

Alle fundamenter skal som minimum føres til frostsikker dybde svarende til 0,9 m under fremtidigt terræn for opvarmede bygninger. For eventuelle uopvarmede bygværker og fritstående bygningsdele skal fundamenter føres til frostsikker dybde svarende til 1,2 m under fremtidigt terræn.

Fundamenterne bør ilægges revnefordelende armering.

Ved foreløbig fundamentsdimensionering kan der forventes følgende karakteristiske parametre:

Velkomprimeret sandfyld:	$\phi_{pl,k} = 36^\circ$	$\gamma/\gamma' = 18/10 \text{ kN/m}^3$
Senglacialt sand:	$\phi_{pl,k} = 34^\circ$	$\gamma/\gamma' = 18/10 \text{ kN/m}^3$
Senglacialt ler (boring B1 og B3):	$c_{u,k} = 75 \text{ kN/m}^2$	$\gamma/\gamma' = 19/9 \text{ kN/m}^3$
Senglacialt ler (boring B2, B4 og B6):	$c_{u,k} = 110 \text{ kN/m}^2$	$\gamma/\gamma' = 19/9 \text{ kN/m}^3$

I områder, hvor der i funderingsniveau både træffes sand og ler, skal fundamenterne dimensioneres for såvel lertilfældet ($\phi = 0$) som sandtilfældet ($c = 0$), idet det tilfælde, som giver den mindste bæreevne, er dimensionsgivende.

Gulve kan udlægges direkte på et kapillarbrydende lag efter afrømning af muld og organisk holdige (humøse) aflejringer samt indbygning af velegnet sandfyld.

Der bør etableres omfangsdræn omkring bygningerne.

Belægninger og ledningsanlæg kan ligeledes forventes funderet på normal vis. Lokalt må der regnes med nogen ekstra opfyldning, hvilket gør sig gældende området ved boring B6. Desuden må mindre sætninger kunne accepteres i området ved boring B5, såfremt der funderes i de svagt humusholdige, postglaciale ferskvandsaflejringer umiddelbart under mulden.

Ved dimensionering af belægninger kan foreløbigt forudsættes følgende bundmoduler, idet færdig vejoverside forventes at ligge tæt på eksisterende terræn:

Senglacialt sand (boring B5):	$E_m = 60 \text{ MPa}$
Senglacialt ler (boring B1 og B3):	$E_m = 12 \text{ MPa}$
Senglacialt ler (boring B2, B4 og B6):	$E_m = 25 \text{ MPa}$

Grundvandsspejlet er generelt beliggende forholdsvis nær eksisterende terræn. Der skal derfor foretages en vurdering af ledningernes opdrift.

7. UDFØRELSE OG KONTROL

I henhold til Byggelovens §12 skal ethvert bygge- og anlægsarbejde tilrettelægges og udføres således, at omkringliggende bygninger og ledningsanlæg mv. ikke beskadiges. Desuden skal de vedkommende ejere/naboer modtage en skriftlig meddelelse om arbejdets art, omfang og opstartstidspunkt mindst 14 dage forud for arbejdets påbegyndelse.

Med de aktuelle jordbunds- og grundvandsforhold kan udgravnninger for fundamenter, belægninger og ledningsanlæg generelt forventes foretaget uden væsentlige grundvandsproblemer. Evt. tilstrømmende vand kan forventes fjernet ved nedgravede pumpebrønde eller simpel lænsepumping fra udgravningsbund. Afhængigt af projektkoterne kan der i forbindelse med udgravningsarbejdet for ledningsanlæg og evt. kælderkonstruktioner i området ved boring B6 muligvis være behov for en midlertidig aflastning af vandtrykket i sandlaget.

Ved udgravnninger i friktionsmaterialer (sand, grus) under grundvandsspejlet er det dog nødvendigt at etablere en midlertidig grundvandssænkning f.eks. vha. sugespidser, hvilket kan blive nødvendigt i området ved borerne B5 og B6.

Der bør generelt sikres en hurtig og effektiv bortledning af evt. tilstrømmende vand for at undgå opblødning af de intakte aflejringer. Desuden bør kørsel direkte på afrømmet råjordsplanum, hvor den udgøres af ler, ikke finde sted. Opblødt og/eller udtørret jord skal udskiftes.

Hvor der udføres sandpudefundering, skal sandpuden opbygges ved udskiftning af muld og organisk holdige aflejringer med velkomprimeret sandfyld. Udskiftningen skal som minimum føres til OSBL. Udskiftningen skal ske såvel under bygningen som indenfor linier med anlæg $a = 1,5$ fra overside bæredygtige aflejringer skærende funderingsniveau 0,5 m udenfor fundamentskant. Sandfylden skal bestå af lerfrit sand, der mindst opfylder kravene til bundsikringsmaterialer kvalitet II i h.t. Vejdirektoratets udbuds- og anlægsforskrifter, november 2003, med det supplerende krav at $U > 3$. Sandfylden skal komprimeres til i middel 95% vibration målt ved isotopsondemетодen, idet ingen enkeltmåling må være mindre end 93 % vibration.

Ubelastede midlertidige frie udgravingsskråninger over grundvandsspejlet kan ved udgraving af højst 1 måneds varighed og med en maksimal udgravningsdybde på 5 m påregnes stabile med anlæg $a \geq 1,5$ i sand og $a \geq 1,0$ i ler.

Ved etablering af befæstede arealer bør såvel bundsikringsmaterialer som stabilt grus som minimum opfylde materialekravene for "kvalitet II" for de respektive materialetyper i h.t. Vejdirektorats vejledning "Udbuds- og anlægsforskrifter" (november 2003). Det skal sikres, at komprimeringsgraden overholder kravene til hhv. gennemsnit og minimumsværdi, som anført i Tabel 7A for hhv. stabilt grus (SG), bundsikrings-/fyldgrus (BS) og genindbygget råjord (GR).

	Kontrol ved gennemsnit/mindsteværdi			
	Standard proctor*		Vibration	
	Gennemsnit %	Minimum %	Gennemsnit %	Minimum %
GR (ler)	>96	93		
GR (sand)			>95	92
BS			>95	92
SG			>95	92

Tabel 7A: Komprimeringskrav. *Uden korrektion for indhold af partikler over 16 mm.

Der skal udføres geoteknisk/geologisk tilsyn i forbindelse med udgravnninger for fundamenter og belægninger for at sikre, at de ved dimensioneringen valgte forudsætninger overalt er opfyldt.

Desuden skal der foretages komprimeringskontrol på indbyggede sand-/grusmaterialer for at sikre, at opfyldningsmaterialet og komprimeringsproceduren er i overensstemmelse med det foreskrevne.

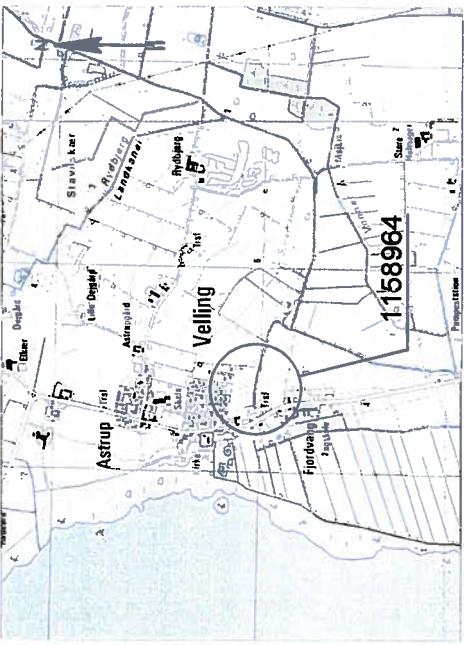
8. SUPPLERENDE UNDERSØGELSER

Når konkrete byggeprojekter foreligger, skal der inden valg af funderingsmetode og projektering af bygninger ubetinget udføres supplerende geotekniske borer på den aktuelle grund således, at kravene til behandlingen af projektet overholdes i henhold til DS/EN1997-1:2007.

Rambøll



Anja Holm Tygesen
Civilingeniør



Grundmateriale © copyright
Kort & Matrikelstyrelsen.
Reproduceret i henhold
til tilladelse 'Gældende'.

Bemærkning: Beliggenhedsplan 1:25000

SIGNATUR:



- a: Boring nr.
b: Køle til terræn
c: Køle til overside bæredygtige aflejninger (OSBL)
d: Køle til grundvandspejl, pelet d. 2012-01-10

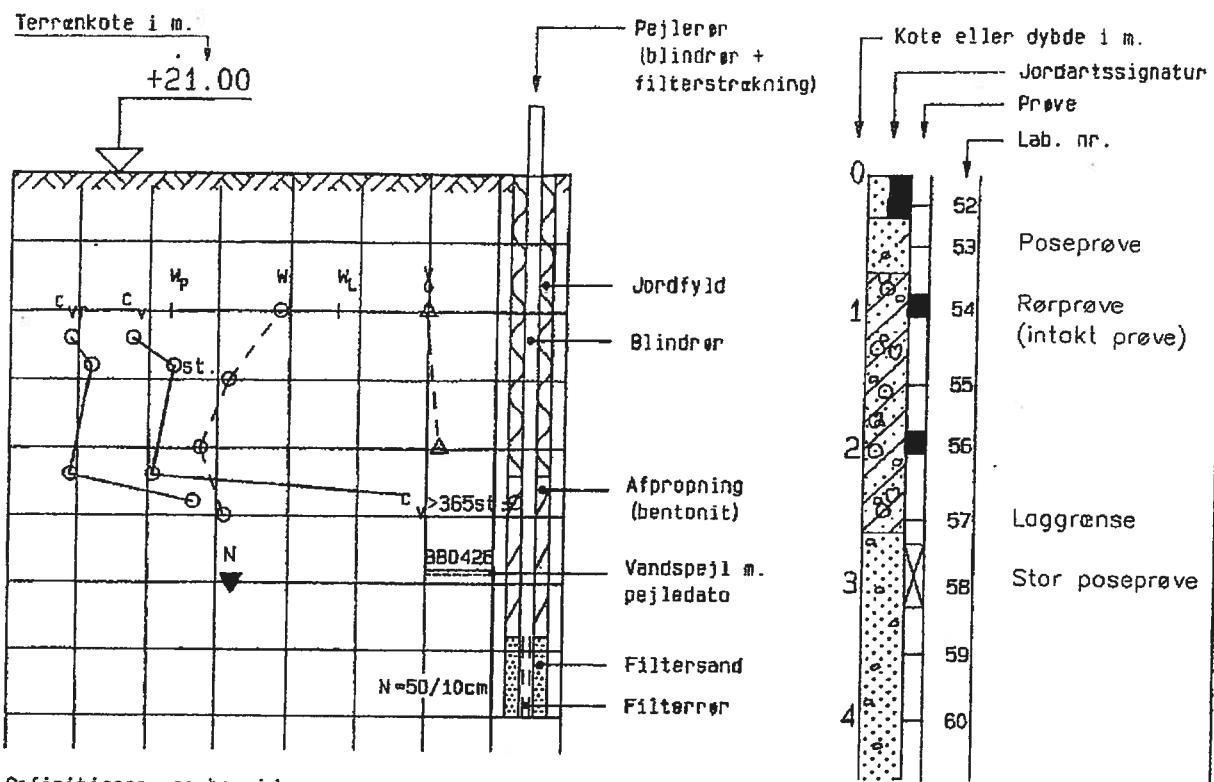
Koter i DVR90

R A M B Ø L L					
Olo Palmes Allé 22 DK-8200 Aarhus N Tlf. +45 89 44 77 00 Fax +45 89 44 76 25 www.ramboll.dk					
Projekt nr. 1158964	Dato 2012-01-18	Konst./Tegn. ANHT	Kontrol. TMSN	Godk. ANHT	
<hr/>					
Ringkøbing-Skjern Kommune Velling Kirkeby - Byggemodning					
<hr/>					
Situationsplan Geotekniske undersøgelse					
<hr/>					
Bilag nr. 2.1000					
<hr/>					



BOREPROFIL

RESULTATER AF MARK- OG LABORATRIEFORSØG

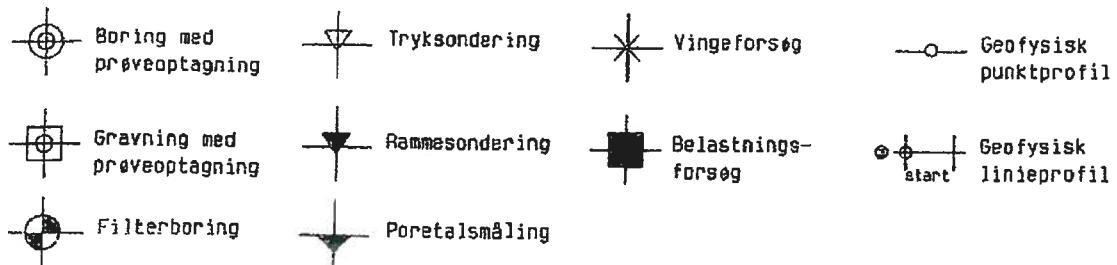


Definitioner, se bagside.

JORDARTSSIGNATURER

60	STEN	MORÆNESAND	FYLD	GYTJE (DYND)
2	GRUS	MORÆNESILT	MULD: SAND	SKALLER
0,05	SAND	MORÆNELER	SAND, muldet	TØRV
0.002	STLT	KALK/KRIDT	SAND, muld-partier	TØRVEDYND
	LER	KLIPPE	SAND, urene partier	planterester
	Korndiameter (mm)			

SIGNATURER PÅ SITUATIONSPLAN



SIGNATURFORKLARING OG DEFINITIONER

RAMBOLL

Bilag nr. 2.2000

Vend

GEOLOGISKE FORKORTELSER

<u>DANNELSESMILJØ</u>				<u>ALDER</u>							
Br	Brækvand	Sk	Skredjord	Kv	Kvartær	Is	Interstadial	Sl	Selandien		
Fe	Ferskvand	Sm	Smeltevand	Pg	Postglacial	Pi	Pliocæn	Da	Danien		
Fl	Flydejord	Vi	Vindaflejret	Sg	Senglacial	Mi	Miocæn	Ng	Neogen (yngre tertiær)		
Gl	Gletscher	Vu	Vulkansk	Al	Allerød	Oi	Oligocæn	Pn	Palæogen (ældre tertiær)		
Ma	Marin			Gc	Glacial	Eo	Eocæn	Kt	Kridt		
Ne	Nedskyl			Ig	Interglacial	Pl	Palæocæn	Ms	Maastrichtian		

KORNSTØRRELSER

fint	Finkornet	usort.	Usorteret	U > 7
mellem	Mellemkornet	ringe sort.	Ringe sortert	3.5 < U < 7
groft	Grovkornet	sort.	Sorteret	2 < U < 3.5
		velsort.	Velsorteret	U < 2

HÆRDNINGSGRADER

H1	Uhærdnet	kfr.	Kalkfri	plr.	Planterester
H2	Svagt hærdnet	khl.	Kalkholdig	rodg.	Rodgange
H3	Hærdnet	gytjeh.	Gytjeholdig(t)	rodr.	Rodtrevler
H4	Stærkt hærdnet	muldstr.	Muldstrøber	skalh.	Skalholdig(t)
H5	Forkislet	organiskh.	Organiskholdt	tørveh.	Tørveholdig(t)

ØVRIGE FORKORTELSER

enk.	Enkelte	klp.	Klumper	part.	Partier	omdan.	Orndannet
hom.	Homogen	m.	Med	stk.	Stykker	sli.	slirer
Inhom.	Inhomogen	misf.	Misfarvet	st.	Stærkt	vs.	Vandspejl
iflg.	Ifølge	u.t.	Under terræn	sv.	Svagt	gvs.	Grundvandsspejl
indh.	Indhold	o.t.	Over terræn	udb.	udblødt	v.f.	Vandførende

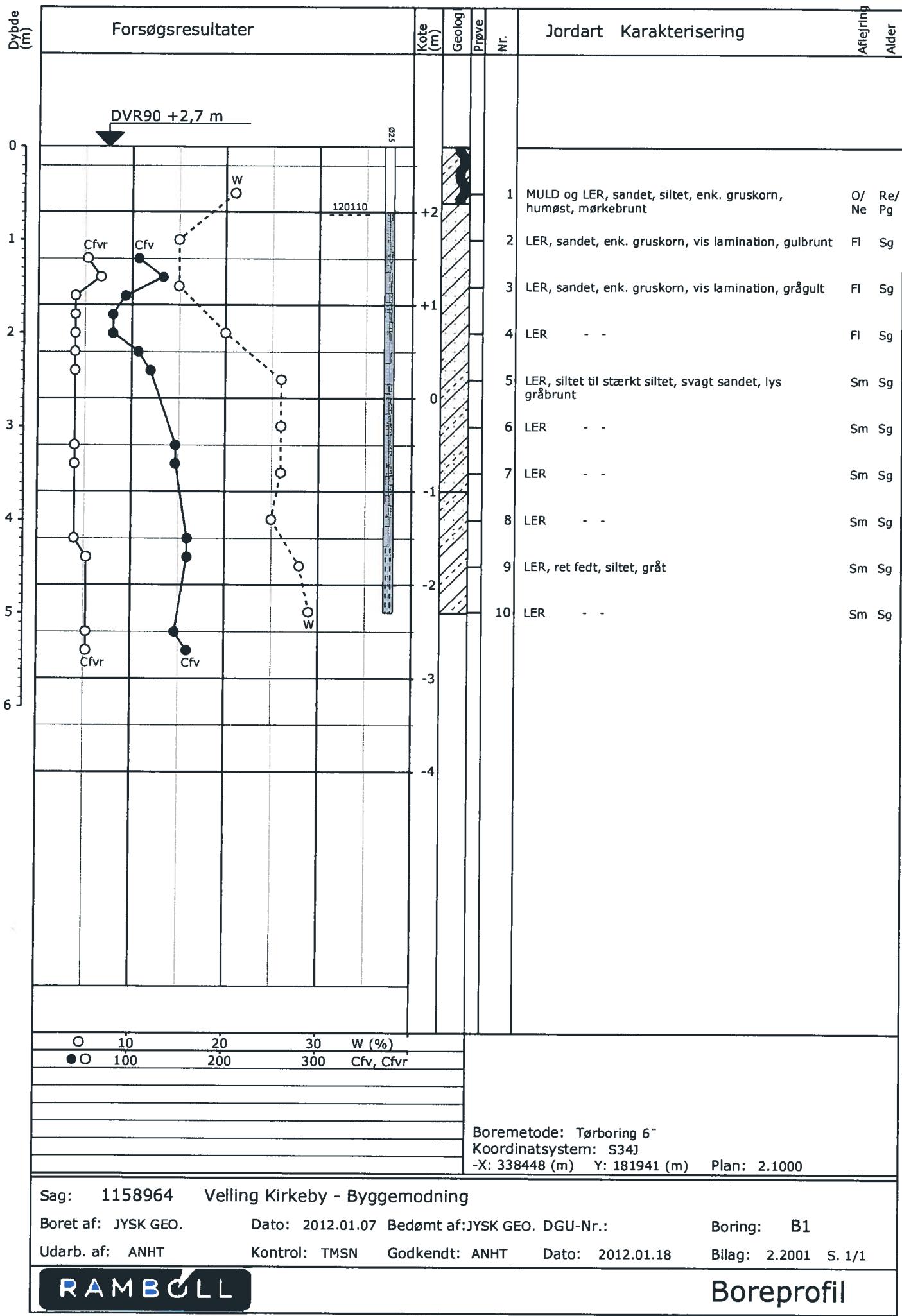
DEFINITIONER

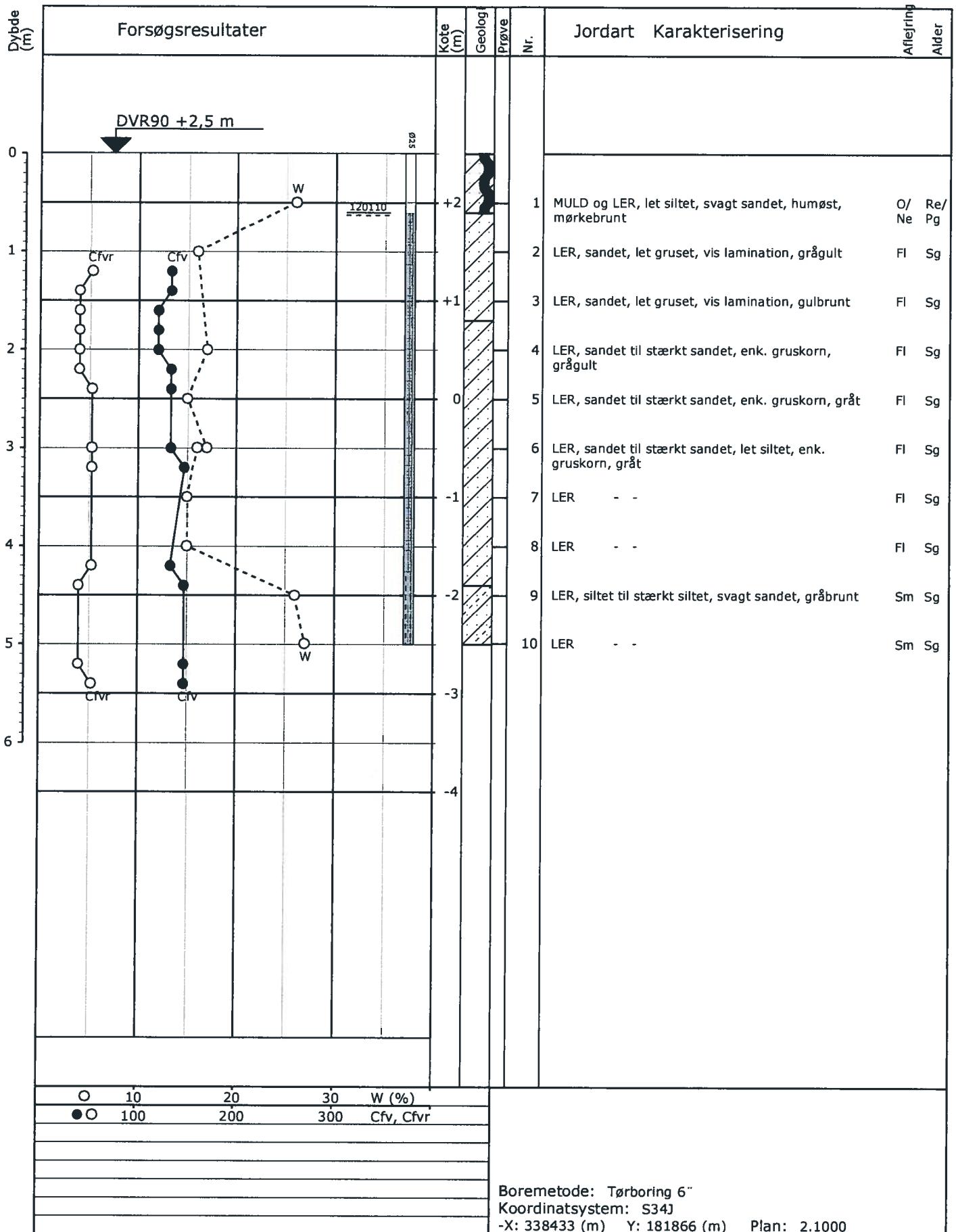
Vandindhold (%)	w	= Vandvægten i procent af tørstofvægten
Flydegrænse (%)	w _L	= Vandindhold ved flydegrænsen
Plasticitetsgrænse (%)	w _P	= Vandindhold ved plasticitetsgrænsen
Plasticitetsindeks (%)	I _P	= w _L - w _P
Rumvægt (kN/m ³)	γ	= Forholdet mellem totalvægten og totalvolumen
Kornrumvægt (kN/m ³)	γ _s	= MidDELVærdien af tørstoffets rumvægt
Poretal	e	= Forholdet mellem porevolumen og tørstofvolumen
Løs/fast lejring	e _{max} /e _{min}	= Poretallet i løseste/fasteste standardlejring i laboratoriet
Tæthedsindeks	I _D	= Relativ lejringstæthed (e _{max} -e)/(e _{max} -e _{min})
Reduceret glødetab (%)	gl _r	= Vægttabet ved langvarig glødning i procent af tørstofvægten
Kalkindhold (%)	ka	= Vægten af Ca CO ₃ i procent af tørstofvægten
Vingestyrke (kN/m ²)	c _v	= Den udrenede forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i intakt jord
Vingestyrke (kN/m ²)	c _{vr}	= Den udrenede forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg efter omrøring (10 x 360°)
SPT-forsøg	N	= Antal slag pr. 300 mm nedsynkning ved standardpenetrationsforsøg

HENVISNINGER

Fra boreprofiler til bilag med specielle laboratorieforsøg

S	Kornkurve	K	Konsolideringsforsøg	T ₁	Simpert trykforsøg *Henvisning
SP	Standard proctorforsøg			T ₃	Triakslalt trykforsøg til rapport





Sag: 1158964 Velling Kirkeby - Byggemodning

Boret af: JYSK GEO.

Dato: 2012.01.07 Bedømt af: JYSK GEO. DGU-Nr.:

Boring: B2

Udarb. af: ANHT

Kontrol: TMSN

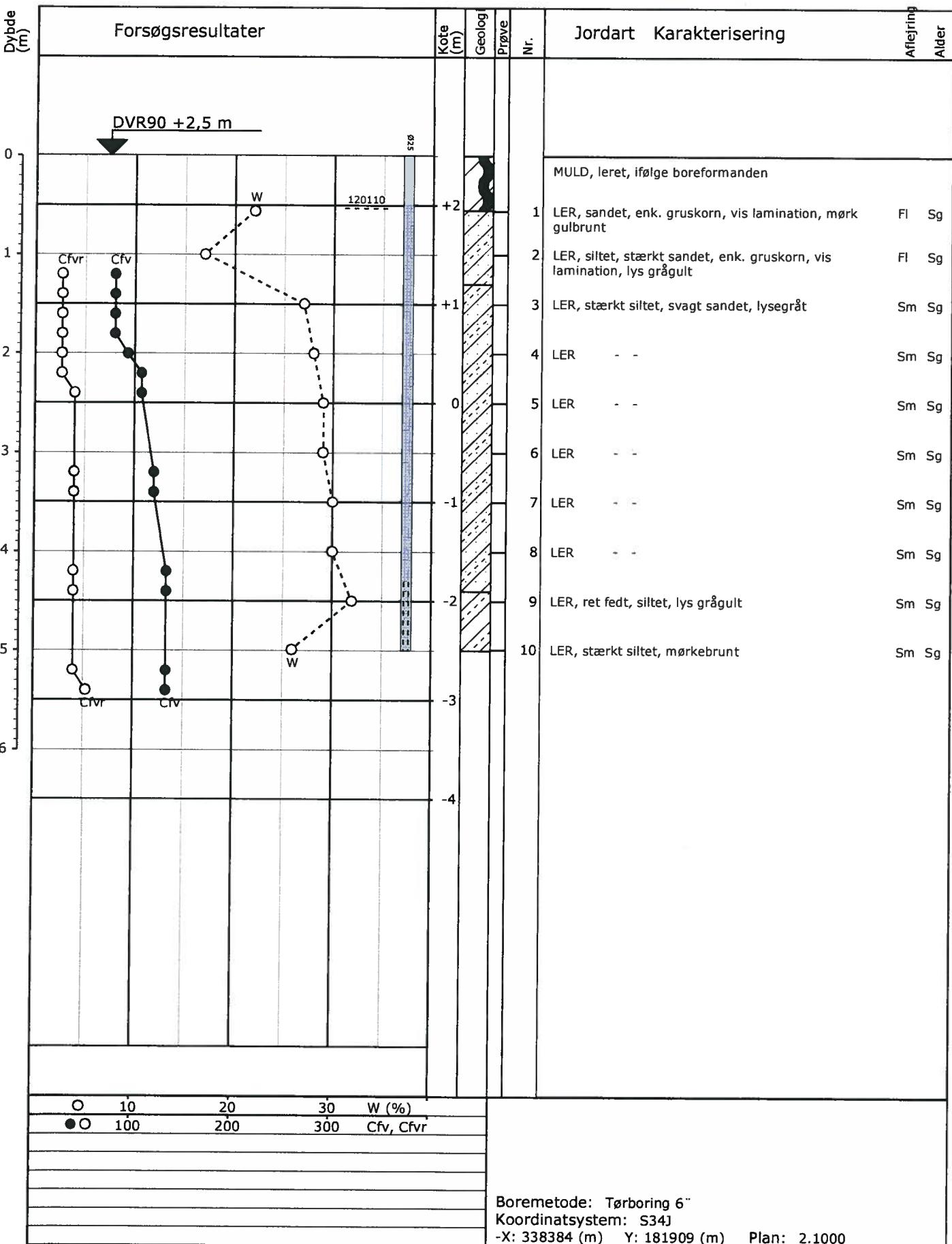
Godkendt: ANHT

Dato: 2012.01.18

Bilag: 2.2002 S. 1/1

RAMBOLL

Boreprofil



Sag: 1158964 Velling Kirkeby - Byggemodning

Boret af: JYSK GEO.

Dato: 2012.01.07 Bedømt af: JYSK GEO. DGU-Nr.:

Boring: B3

Udarb. af: ANHT

Kontrol: ANHT

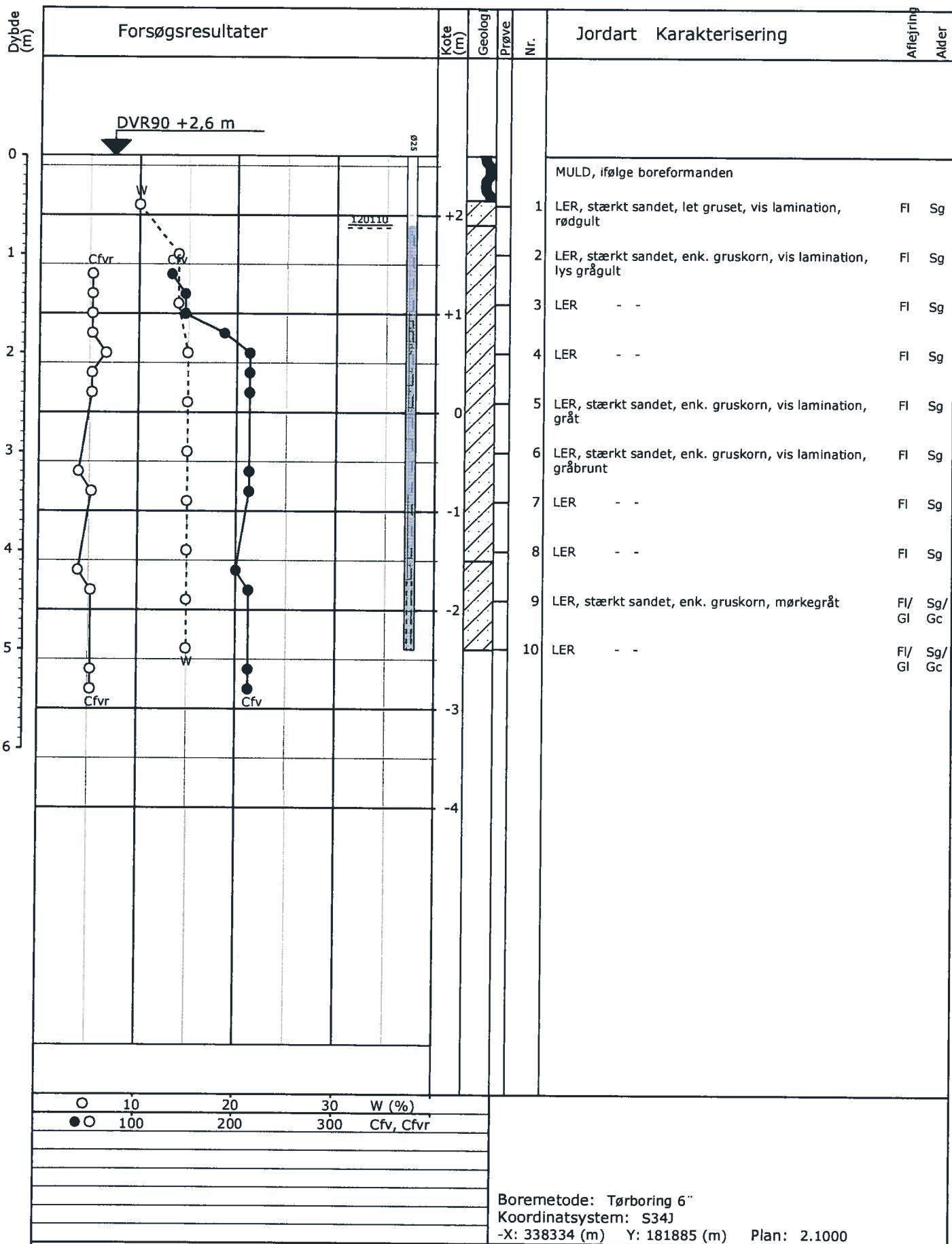
Godkendt: TMSN

Dato: 2012.01.18

Bilag: 2.2003 S. 1/1

RAMBOLL

Boreprofil



Sag: 1158964 Velling Kirkeby - Byggemodning

Boret af: JYSK GEO.

Dato: 2012.01.07 Bedømt af: JYSK GEO. DGU-Nr.:

Boring: B4

Udarb. af: ANHT

Kontrol: TMSN

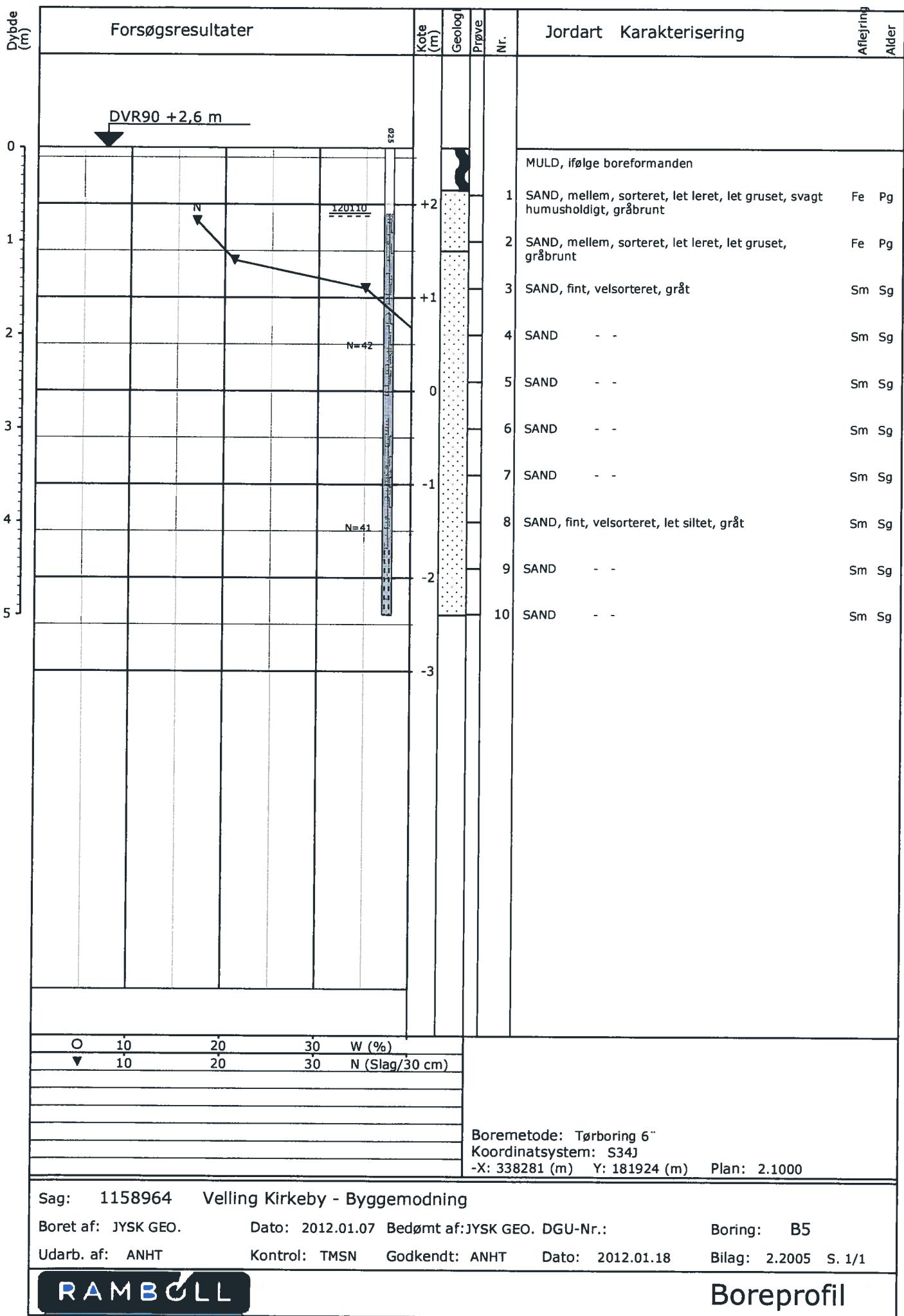
Godkendt: ANHT

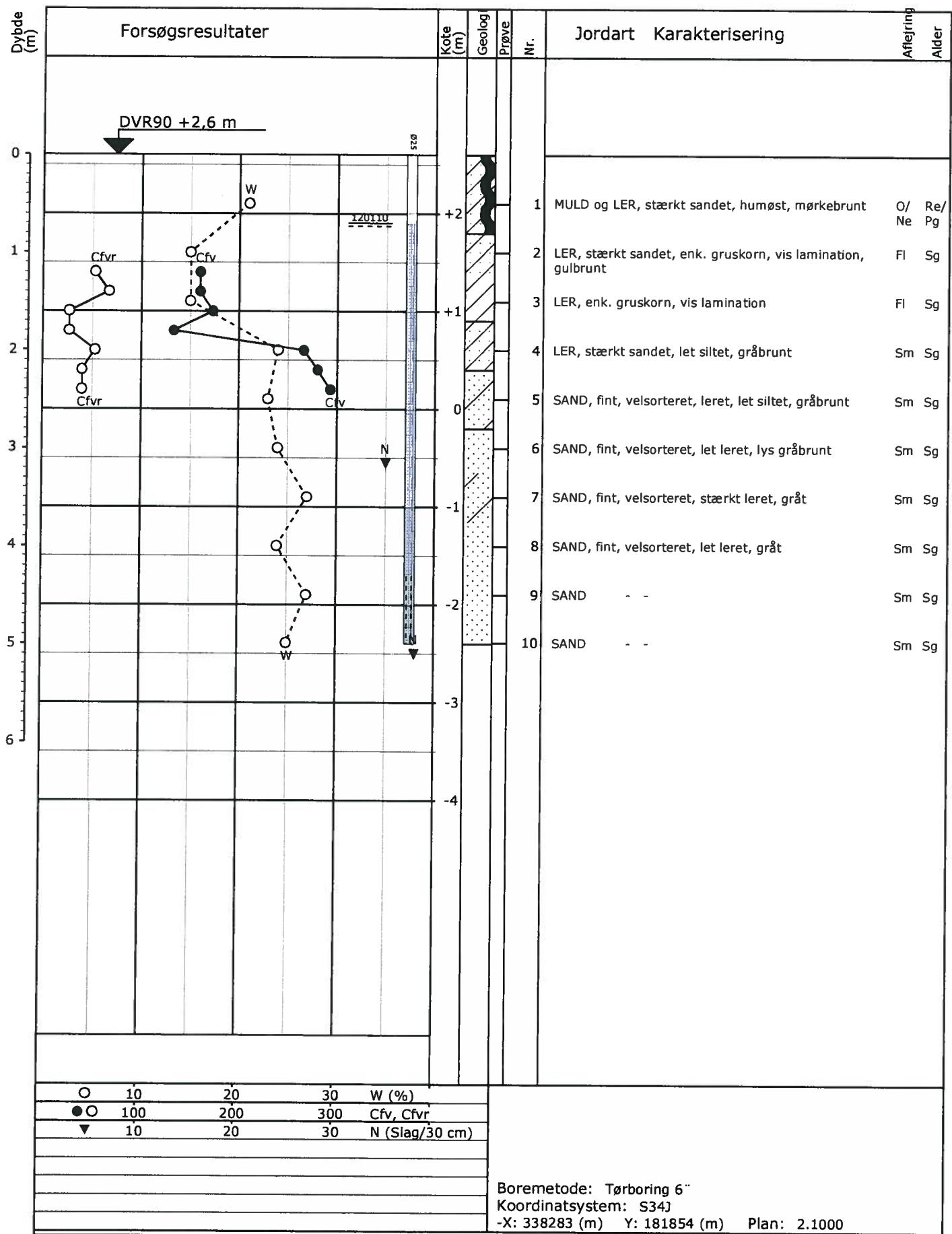
Dato: 2012.01.18

Bilag: 2.2004 S. 1/1

RAMBOLL

Boreprofil





Sag: 1158964 Velling Kirkeby - Byggemodning

Boret af: JYSK GEO. Dato: 2012.01.07 Bedømt af: JYSK GEO. DGU-Nr.:

Boring: B6

Udarb. af: ANHT

Kontrol: TMSN

Godkendt: ANHT

Dato: 2012.01.18

Bilag: 2.2006 S. 1/1

RAMBOLL

Boreprofil

SIGNATUR:



a: Geoteknisk boring med vingeforsøg

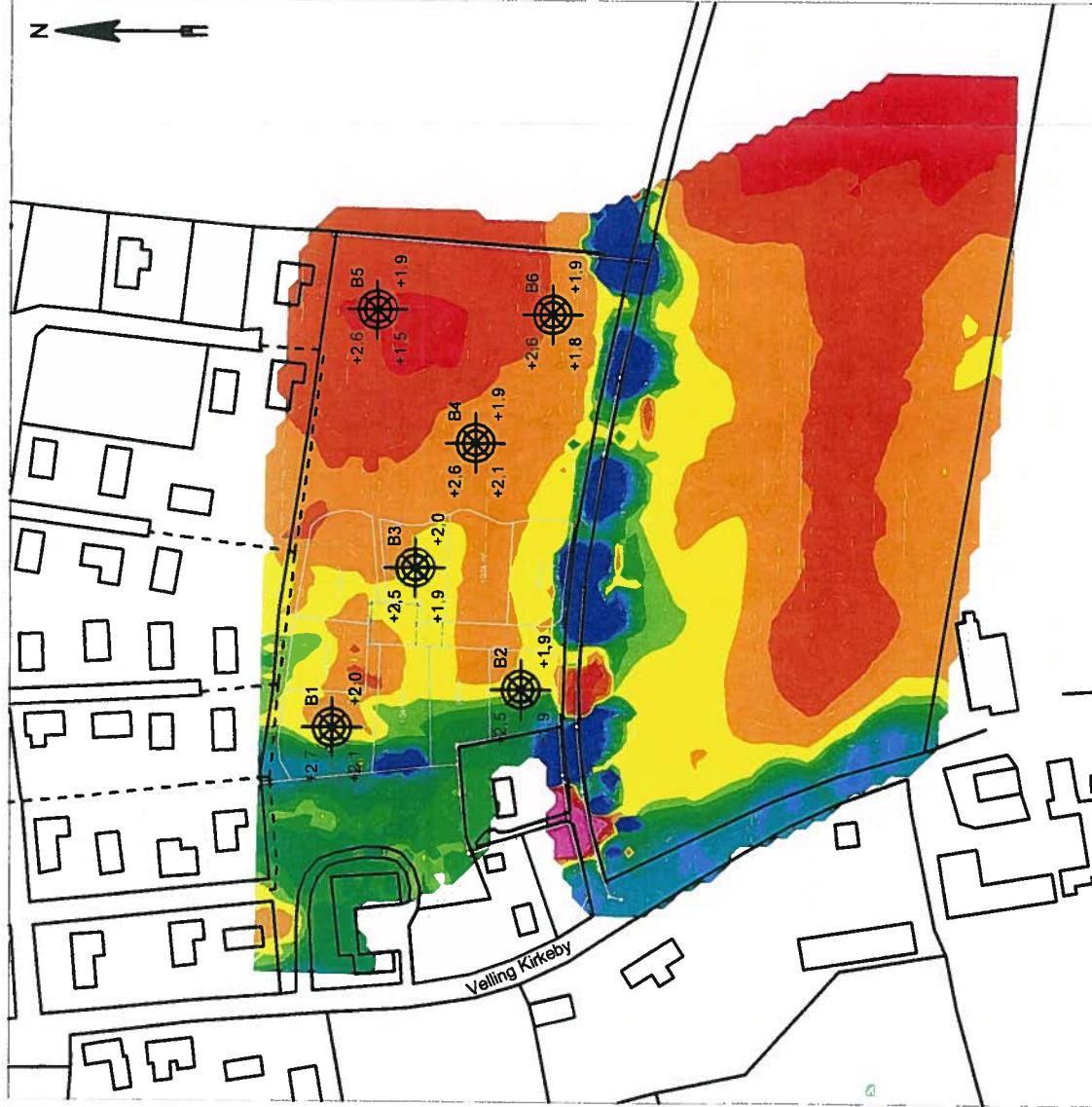
b: Boring nr.

c: Køle til terræn

d: Køle til overside bæredygtige aflejringer (OSBL)

e: Køle til grundvandsspejl. Pejet d. 2012-01-10

Køler i DVR90



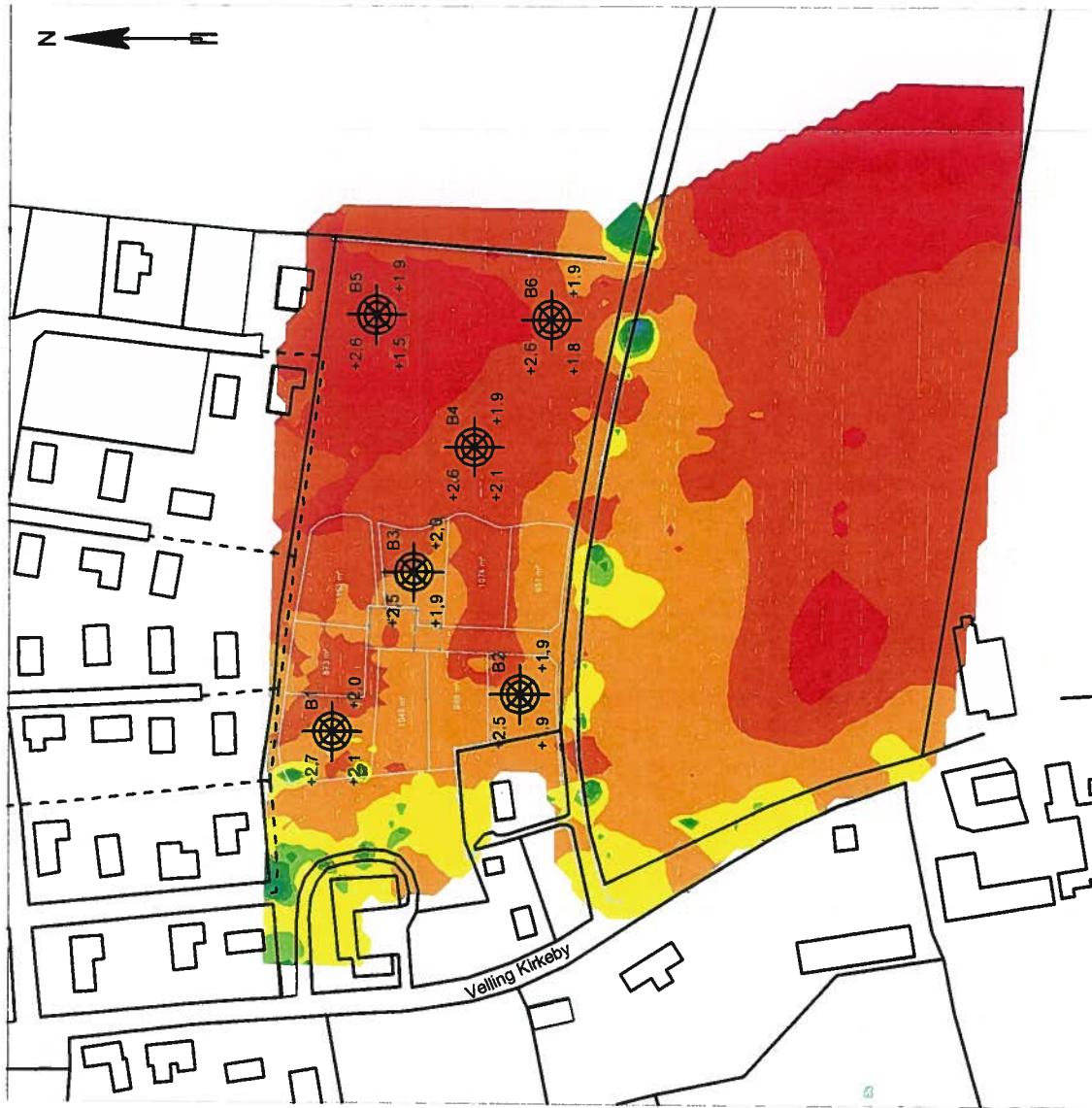
RAMBØLL					
Projektør:	Dato	Konst./Tegn.	Kontrol.	Gedik.	
t158964	2012-01-18	LILT/ANHT	BMF	ANHT	
		Mål	1:2000		
Ringkøbing-Skjern Kommune Velling Kirkeby - Byggemodning					
Situationsplan Geotekniske boringer og geoscreening (0-6 m u.t.)					
	Blad nr.				Rev.
					2.3001

SIGNATUR:

Geoteknisk boring med vingeforsæg

- a: Boring nr.
- b: Kote til terræn
- c: Kote til overside bæredygtige aflejninger (OSBL)
- d: Kote til grundvandsspej, pejlet d. 2012-01-10

Koter i DVR90



RAMBOLL			
Rev.	Dato	Konst./Tegn.	Kontrol.
	2012-01-18	L.I.L/ANHT	BMF
Projektnr.	1158964	Mål	1:2000
Ringkøbing-Skjern Kommune Velling Kirkeby - Byggemodning			
Situationsplan Geotekniske boringer og geoscreening (0-3 m u.t.)			
Billegr. nr.	2.3000	Rev.	