KAOLINVEJ $3 \cdot 9220$ AALBORG $\varnothing$
TLF. 98143200 •AX 98142241
AOGH.DK•POST@AOGH.DK

Jordbundsundersøgelse
VOR REF.: 10103
DATO: 7. maj 2010

Willy Brandts Vej,
Aalborg

# Indlledende jordlbundsundersøgelser. 

## Geoteknisk undersøgelsesrapport.

Aabo Sørensen<br>Elmesvinget 7<br>DK-9210 AALBORG $\varnothing \varnothing$

Att.: Kurt Aabo Sørensen.

## INDHOLDSFORTEGNELSE

1. Indledning ..... 3
2. Markundersøgelser og laboratorieforsøg ..... 3
3. Geologi ..... 3
4. Bundforhold ..... 4
4.1 Boreprofilsdata for de trufne jordarter ..... 4
5. Grundvandsspejl ..... 4
6. Funderingsforhold ..... 5
6.0 Generelt ..... 5
6.1 Dimensionering af fundamenter ..... 5
6.2 Sandpudefundering ..... 6
7. Gulve ..... 7
8. Sætninger ..... 8
9. Særlige forhold ..... 8
10. Grundvandssænkning ..... 8
11. Nabokonstruktioner ..... 9
12. Miljøforhold ..... 9
13. Inspektion ..... 9
14. Supplerende undersøgelser ..... 10
BILAGSFORTEGNELSE
Signaturer og definitioner ..... A
Boreprofiler, boring nr. 1-5 ..... 1-5
Information om kortlægning ..... 300
Boreprofiler, boring nr. 1-4 (vor rapport nr. A5211 af den 26.6.2005) ..... 400
Situationsplan ..... S1

## 1. Indledning

For Aabo Sørensen har Andreasen \& Hvidberg K/S udført indledende geotekniske undersøgelser på Villy Brandts Vej i Aalborg.

Undersøgelsen har til formål at belyse jordbunds- og grundvandsforholdene, og der er supplerende redegjort for de miljøtekniske forhold.

Markarbejdet er udført d. 20.4.2010.

## 2. Markundersøgelser og laboratorieforsøg

I de på situationsplanen, bilag S1, viste punkter 1-5, er der udført undersøgelsesboringer/geotekniske boringer til 4,0-4,5 m dybde under terræn. I forbindelse hermed er der optaget repræsentative prover af de trufne jordlag - intakte såvel som omrørte - og der er udført styrkemålinger i form af vingeforsøg i kohæsionsjord til bestemmelse af den udrænede forskydningsstyrke og i form af SPT-forsøg i friktionsjord til brug ved fastsættelse af materialets friktionsvinkel. Efter arbejdets afslutning er der i borehullerne etableret pejlerør, i hvilke vandspejlets beliggenhed er søgt indmålt.

Terræn ved borestederne er nivelleret i forhold til dæksel i vej, jf. fix på situationsplanen, bilag S1. Dækselkoten er tildelt relativ kote 10,0 .

I laboratoriet er prøverne klassificeret, og for den intakte prøve er der foretaget bestemmelse af det naturlige vandindhold, af rumvægten og af poretallet. Supplerende er vandindholdet bestemt for relevante, omrørte prøver.

Resultaterne af de øvrige udførte forsøg og observationer fremgår af de respektive boreprofiler, bilag $1-5$, sammen med de optagne prøvers lejringsdybde og geologiske betegnelse og de indmålte laggrænser og vandspejl.

Supplerende er boreprofiler 1-4 fra vor rapport nr. A5211 af den 26.6 .2005 vedlagt som bilag 400. Boringernes placering er ligeledes indtegnet på situationsplanen, bilag S1.

Signaturer og definitioner fremgår af bilag A.

## 3. Geologi

Lokaliteten er beliggende på en bakke i et gammelt istidslandskab, der efterfølgende er blevet præget af vind og vands eroderende og aflejrende processer. På arealet har i nyere tid ligget en gård.

I slutningen af sidste istid smeltede gletsjerne tilbage til Den Skandinaviske Halvo
og efterlod et kuperet terræn bestående af moræne- og smeltevandsaflejringer. Efterfølgende skyllede først det senglaciale hav, og siden Littorinahavet ("Stenalderhavet") ind over store dele af det nordlige Jylland, men da denne lokalitet lå højt, blev den ikke havdækket ved nogen af disse lejligheder.

I de af Andreasen \& Hvidberg K/S udførte boringer er påtruffet smeltevandsaflejringer af vekslende karakter. I boring 1 er desuden påtruffet muldfyld.

## 4. Bundforhold

Ved de udførte boringer er der under 0,6-1,3 m tykke fyld- og muldlag truffet senglaciale smeltevandsaflejringer af sand, silt og ler samt blandinger heraf.

For en mere detaljeret beskrivelse af bundforholdene henvises der til de optegnede boreprofiler, bilag 1-5.

### 4.1 Boreprofilsdata for de trufne jordarter

| Jordart | $\mathrm{W}[\%]$ | $\gamma\left[\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{3}\right]$ | $c_{v}\left[\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{2}\right]$ | SPT [slag] |
| :--- | :---: | :---: | :---: | :---: |
| Silt, $\mathrm{Sg} / \mathrm{Sm}$ | $12-32$ | - | $55-105$ | - |
| Ler, $\mathrm{Sg} / \mathrm{Sm}$ | $15-16$ | 21,5 | $85-90$ | - |

## 5. Grundvandsspejl

Grundvandsspejlet er på boredagen truffet i følgende niveauer.

| Boring Nr . | Terrænkote | Grundvandsspejl |  |
| :---: | :---: | :---: | :---: |
|  | Rel. kote [m] | Rel. kote [m] | $\begin{aligned} & \text { Dybde } \\ & \text { [m.u.t.] } \end{aligned}$ |
| 1 | 11,9 | Tør | Tør |
| 2 | 10,4 | 7,8 | 2,6 |
| 3 | 7,7 | 4,6 | 3,1 |
| 4 | 10,7 | Tør | Tør |
| 5 | 10,0 | 6,5 | 3,5 |

Det skønnes, at grundvandsspejlet kan variere en del afhængigt af nedbør og årstid, samt at der kan være tale om sekundære vandspejl.

## 6. Funderingsforhold

### 6.0 Generelt

Med de ved boringerne trufne bundforhold kan der udføres en direkte fundering under fyld og muld på senglaciale lag af sand, silt og ler.

Betinget af dybden til bæredygtige lag og fremtidigt terrænniveau kan det for en del af området vise sig hensigtsmæssigt at udføre en direkte fundering efter udskiftning af fyld og muld med sundt sandfyld, se afsnit 6.2 (Sandpudefundering).

Når de endelige projekter kendes, skal der udføres supplerende geotekniske vurderinger / undersøgelser herfor, jf. afsnit 14.

Overside bæredygtige lag for fundamenter (OSBL) og afrømningsniveau (AFRN) for gulve er ved de undersøgte punkter som følger:

| Boring <br> nr. | Terræn | OSBL+AFRN |  |
| :---: | :---: | :---: | :---: |
|  | Rel. kote <br> $[\mathrm{m}]$ | Rel. kote <br> $[\mathrm{m}]$ | Dybde <br> [m.u.t. $]$ |
| 1 | 11,9 | 11,1 | 0,8 |
| 2 | 10,4 | 9,6 | 0,8 |
| 3 | 7,7 | 6,1 | 1,6 |
| 4 | 10,7 | 10,1 | 0,6 |
| 5 | 10,0 | 8,7 | 1,3 |

Der er i tabellen ikke taget hensyn til kravet om frostsikker funderingsdybde for fundamenter - mindst 0,9 m under fremtidigt terræn.

Hvor der træffes silt i funderingsniveau bør funderingsdybden for fundamenter være mindst $1,2 \mathrm{~m}$ under fremtidigt terræn for uopvarmede konstruktioner som læmure, garager m.m.

Det er vor opfattelse, at projekter kan forventes behandlet i geoteknisk kategori 2, jf. Eurocode 7, 2007, 1. udgave, afsnit 2.1 og DK-Anneks K, afsnit K3. Det forudsættes, at der er tale om sædvanlige konstruktioner uden usædvanlige eller særligt vanskelige belastningsforhold samt udførelse af supplerende geotekniske undersøgelser.

### 6.1 Dimensionering af fundamenter

Ved dimensionering af fundamenter kan følgende karakteristiske styrkeparametre anvendes:

| Jordart | Rumvægt <br> $\gamma / \gamma_{\mathrm{m}}$ <br> $\left[\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{3}\right]$ | Plan friktionsw <br> vinkel $\varphi_{\text {pl,k }}$ <br> $\left[{ }^{\circ}\right]$ | Udrænet forskyd- <br> ningsstyrke $c_{u, k}$ <br> $\left[\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{2}\right]$ |
| :--- | :---: | :---: | :---: |
| Sand, $\mathrm{Sg} / \mathrm{Sm}$ | $18 / 20$ | 32 | - |
| Silt, $\mathrm{Sg} / \mathrm{Sm}$ | $20 / 20$ | 29 | 70 |
| Ler, $\mathrm{Sg} / \mathrm{Sm}$ | $20 / 20$ | - | 70 |

Dimensionering sker i henhold til Eurocode 7, 2007, 1. udgave, kapitel 6, samt det tilhørende danske anneks.

Vi gør opmærksom på, at konstruktion skal dimensioneres for såvel den drænede som udrænede tilstand samt gennemlokning.

Det skønnes rimeligt at antage en rumvægt på $18 \mathrm{kN} / \mathrm{m}^{3}$ og en karakteristisk plan friktionsvinkel på $35^{\circ}$ i velkomprimeret, tilført sandfyld.

Ved etablering af støttemure og kældervægge skal disse dimensioneres for jordtryk/vandtryk i henhold til Eurocode 7, 2007, 1. udgave, kapitel 9, samt det tilhørende danske anneks. Der skal tages hensyn til evt. belastninger i terræn.

Hvor der er delvis kælder under en bygning skal overgange mellem stue- og kælderfundament udføres ved aftrapning af fundamentet med lodrette spring på højst $0,6 \mathrm{~m}$ og med en hældning ikke stejlere end 1:1. Undersiden af fundamenter skal være vandrette og plane.

Dræn udføres i henhold til DS436.

### 6.2 Sandpudefundering

Med de aktuelle bundforhold kan det vise sig hensigtsmæssigt for en del af området at foretage en direkte fundering efter udskiftning af fyld og muldlag med kontrolleret sandfyld. Der bør udskiftes til dybder som anført i tabellen i afsnit 6,0.

Omfanget af udskiftningen bestemmes af flader hældende 1:1,5 vandret fra fundamentsunderkant til skæring med udskiftningsniveau, jvf. skitsen.


Det kontrollerede sandfyld bør være fri for indhold af organisk stof samt ler og silt, idet der højst bør være $9 \%$ med mindre kornstørrelse end $0,063 \mathrm{~mm}$. Sandet bør udlægges i lag af højst 30 cm tykkelse og komprimeres med relativt tungt vibrationsmateriel. Lagene skal komprimeres, så de opnår en relativ lejringstæthed på mindst 0,7 i gennemsnit og ingen enkeltværdier under 0,6.

Alternativt kan komprimeringskravet sættes til en Standard Proctor værdi på $98 \%$ i gennemsnit og ingen enkeltværdier under $95 \%$.

Endeligt valg af komprimeringskrav fastsættes, når det aktuelle fyldmateriale kendes.

Tilbagefyldens art og komprimering tilpasses arealets anvendelse.
Derefter kan der foretages en direkte fundering i frostfri dybde, og gulve kan udlægges direkte - adskilt fra underlaget ved et kapillarbrydende lag.

Udskiftningen skal udføres i overensstemmelse med Eurocode 7, 2007, 1. udgave, afsnit 5.3, samt det tilhørende danske anneks.

## 7. Gulve

Fyld, muld og muldholdige jordlag bør udskiftes under gulvene til dybder, som angivet i skemaet i afsnit 6 (AFRN). Erstatningsfylden skal komprimeres effektivt, hvorefter gulvene kan udlægges direkte.

Det kontrollerede sandfyld bør være fri for indhold af organisk stof samt ler og silt, idet der højst bør være $9 \%$ med mindre kornstørrelse end $0,063 \mathrm{~mm}$. Sandet bør udlægges i lag af højst 30 cm tykkelse og komprimeres med relativt tungt vibrationsmateriel. Lagene skal komprimeres, så de opnår en relativ lejringstæthed på mindst 0,6 i gennemsnit og ingen enkeltværdier under 0,5.

Alternativt kan komprimeringskravet sættes til en standard Proctor værdi på $96 \%$ i gennemsnit og ingen enkeltværdier under $93 \%$.

Endeligt valg af komprimeringskrav fastsættes, når det aktuelle fyldmateriale kendes.

Under gulvene etableres et kapillarbrydende lag.
Udskiftningen skal udføres i overensstemmelse med Eurocode 7, 2007, 1. udgave, afsnit 5.3, samt det tilhørende danske anneks.

## 8. Sætninger

Ved dimensionering som omtalt i afsnit 6 skulle der - for moderate belastninger erfaringsmæssigt ikke fremkomme sætninger med gener af betydning til følge.

I de vekslende lag af finsand, silt og ler anbefaler vi, at behovet for revnefordelende armering i fundamenter og evt. gulve bestemmes ved en sætningsvurdering, når belastningssituationen kendes.

## 9. Særlige forhold

De trufne siltholdige jordlag er lidet bæredygtige overfor såvel tunge som overfor dynamiske påvirkninger. Det anbefales derfor at undgå trafik med tungt materiel på arealer, der senere skal bebygges. Om fornødent må afrømning af muld foretages med bagskovl, således at maskinen kører på mulden. Overbelastning af jorden vil medføre stor reduktion af styrkeparametrene, hvorved det kan blive nødvendigt at udskifte jord, der ellers er bæredygtigt. Denne virkning er meget afhængig af nedbørsforholdene $i$ anlægsperioden.

## 10. Grundvandssænkning

Overalt hvor der skal graves under grundvandsspejlet, bør der ubetinget foretages en midlertidig grundvandssænkning for at hindre erosion af udgravningens sider og bund.

I sandede aflejringer foretages grundvandssænkningen formentlig lettest ved anvendelse af sugespidser tilsluttet et vacuumanlæg.

Hvor der også træffes silt og ler filterkastes sugespidserne, og der suppleres med et tæppedræn i bunden af udgravningen. Tæppedrænet føres til en pumpesump, hvorfra vandet kan bortledes.

Ved mindre gravedybder kan en tørholdelse formentlig foretages ved en kombination af pumpebrønde, nedgravede/pløjede dræn og tæppedræn for bortledning af sekundære vandspejl. Drænforanstaltninger tilsluttes vacuumanlæg.

Det skal bemærkes, at der er risiko for, at en grundvandssænkning kan give sætningsskader på nærtliggende bygninger, der måtte være utidssvarende funderet. Risikoen kan reduceres ved at sænke vandspejlet mindst muligt i kortest mulig tid.

Grundvandssænkningen skal varsles i henhold til $\S 12$ i byggeloven og udføres i overensstemmelse med Eurocode 7, 2007, 1. udgave, afsnit 5.4, samt det tilhørende danske anneks.

## 11. Nabokonstruktioner

Når endelige projekter kendes, skal det vurderes om, det findes nødvendigt med undersøgelse af nabokonstruktionernes midlertidige og permanente funderingsforhold.

## 12. Miljøforhold

Bortset fra at boreformanden har observeret teglstykker/mursten ved den udførte boring 1 (stammer formentligt fra nedrivning af tidligere gård på arealet) er der ved nærværende undersøgelse ikke truffet visuelle eller lugtmæssige tegn på miljøfremmede forekomster i de udførte boringer.

Ved henvendelse til Region Nordjylland er det oplyst, at grunden ikke er kortlagt eller indgår i jordforureningsgruppens database over forurenede eller muligt forurenede grunde, jf. bilag 300.

Ligeledes er grunden ikke områdeklassificeret, hvorfor det ikke umiddelbart forventes nødvendigt med udtagning af miljøprøver, hvis der skal bortkøres overskudsmaterialer fra matriklen.

Opmærksomheden henledes på, at overskudsmaterialer, der skal bortkøres fra matriklen, skal håndteres i overensstemmelse med Jordforureningsloven, samt tilhørende bekendtgørelser.

Anvisningsmuligheder aftales med Aalborg Kommunes Renovationsvæsen.

## 13. Inspektion

Det anbefales at lade udgravningerne besigtige af en geoteknisk sagkyndig før støbning/udskiftning, således at det tilsikres, at der overalt træffes aflejringer som forudsat i projektet.

Ligeledes anbefales projekter krav til kvalitet og udlægning af anvendte fyldmaterialer dokumenteret.

Ovenstående forhold skal udføres i overensstemmelse med Eurocode 7, 2007, 1. udgave, afsnit 4.3 og 5.3.4, samt det tilhørende danske anneks.

## 14. Supplerende undersøgelser

Der skal udføres supplerende geotekniske vurderinger/undersøgelser, når endelige projekter kendes.


[^0]

## FORSØGSRESULTATER

| VANDINDHOLD | w |
| :---: | :---: |
| FLYDEGRÆNSE | $\mathrm{w}_{\mathrm{L}}$ |
| PLASTICITETSGR／ENSE | $\mathrm{w}_{\mathrm{p}}$ |
| PLASTICITETINDEKS | $\mathrm{I}_{\mathrm{p}}$ |
| RUMVFGT |  |
| TØRRUMVたGT（TØRTたTHED） | ${ }_{\gamma}^{\gamma} \mathrm{d}$ |
| KORNRUMVÆGT | $\gamma \mathrm{s}$ |
| GLØDETAB | GL |
| KALKINDHOLD | ka |
| PORETAL | e |
| LØS LEJRING | $\mathrm{e}_{\text {max }}$ |
| FAST LEJRING | $\mathrm{e}_{\text {min }}$ |
| TたTHEDSINDEKS | $\mathrm{I}_{\mathrm{D}}$ |
| M⿸厂TNINGSGRAD | $\mathrm{S}_{\mathrm{w}}$ |
| VINGEFORSØG | $c_{v}-c_{v}$ |
| PID | ppm |
| STANDARD PENETRATIONS－ FORS $\varnothing$ G | T） |


| w | ：Vandvægten i procent af tørstofvægten |
| :---: | :---: |
| $\mathrm{w}_{\mathrm{L}}$ | ：Vandindhold ved overgang fra flydende til plastisk tilstand |
| $\mathrm{w}_{\mathrm{p}}$ | ：Vandindhold ved overgang fra plastisk til halvfast tilstand． |
| 1 | ： $\mathrm{w}_{\mathrm{L}}-\mathrm{w}_{\mathrm{p}}$ |
|  | Forholdet mellem totalvægt og totalvolumen |
| $\gamma \mathrm{d}$ | ：Forholdet mellem tørstofvægt og totalvolumen |
| $\gamma s$ | ：Middelværdien af tørstoffets rumvægt |
| GL | ：Vægttabet ved glødning i \％af tørstofvægten |
| ka | ：Vægten af $\mathrm{CaCO}_{3} \mathrm{i} \%$ af tørstofvægten |
| e | ：Hulrumsvolumen i forhold til kornvolumen |
| $\mathrm{e}_{\text {max }}$ | ：Poretal i løseste standardlejring i laboratoriet |
| $\mathrm{e}_{\text {min }}$ | ：Poretal i fasteste standardaflejring i laboratoriet |
| ${ }_{\text {d }}$ | ：Relativ lejringstæthed $=\left(\mathrm{e}_{\max }-\mathrm{e}\right) /\left(\mathrm{e}_{\max }-\mathrm{e}_{\min }\right)$ |
| $\mathrm{S}_{\mathrm{w}}$ | ：Vandvolumen i forhold til hulrumsvolumen |
| $\begin{aligned} & \mathrm{c}_{\mathrm{v}}-\mathrm{c}_{\mathrm{v}, \mathrm{r}} \\ & \mathrm{ppm} \end{aligned}$ | ：Den udrænede forskydningsstyrke målt ved vingeforsøg i hhv．intakt og omrørt（ $10 \times 360^{\circ}$ ）jord <br> ：Photoionisationsdetektormåling |
| （SPT） | ：Antal ramslag af en vægt på 0，634 kN med en faldhøjde på $76,2 \mathrm{~cm}$ der kræves for at drive et $\varnothing 5,08 \mathrm{~cm}$ stålrør fra 10 til 40 cm ned under borehullets bund |

## SONDERINGER

## MODSTANDEN R ANGIVET SOM ABSCISSE TIL EN AFTRAPPET LINIE

DREJESONDERINGSPROFIL

[^1]RAMMESONDERINGSPROFIL



Sag: 10103

| Boret af: | KP | Dato: | $20-04-2010$ | Tegnet af: | BV | Boring: | $\mathbf{2}$ |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| Bedømt af: | BH | Dato: | $28-04-2010$ |  | Bilag: | $\mathbf{2}$ | S. 1/1 |



## Sag: 10103

| Boret af: | KP | Dato: | $20-04-2010$ | Tegnet af: BV | Boring: | 3 |  |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| Bedømt af: | BH | Dato: | $28-04-2010$ |  | Bilag: | $\mathbf{3}$ | S. $1 / 1$ |




Jordforureningsgruppen

## Forespørgsel om jordforurening på ejendommen matr. nr. 18a Sdr. Tranders By, Sdr. Tranders, beliggende Willy Brandts Vej i Aalborg Kommune

Du har den 14. april 2010 forespurgt, om Region Nordjylland, Jordforureningsgruppen har oplysninger om kortlægning af jordforurening på ovennævnte ejendom.

Jordforureningsgruppen har på nuværende tidspunkt ikke oplysninger om forureningsforhold i relation til jordforureningsloven på ejendommen.

Ejendommen indgår således ikke i Jordforureningsgruppens database over forurenede eller muligt forurenede ejendomme. Databasen bygger hovedsagelig på oplysninger fra kommunernes arkiver, lokalhistoriske arkiver, brancheorganisationer, nuværende og tidligere ejere/brugere/ansatte, lokalkendte personer m.v. Der sker løbende ændringer i databasen.

Der er ikke taget stilling til spørgsmålet om kortlægning af ejendommen efter jordforureningsloven. Der tages derfor forbehold for, at ejendommen eventuelt senere kan blive kortlagt som led i det løbende kortlægningsarbejde.

Kortlægningen af forurenede og muligt forurenede arealer er ikke færdig, men regionen indsamler og bearbejder løbende oplysninger om jordforurening. Ge nerelt er der ikke kortlagt arealer med diffus jordforurening, der stammer fra opfyld, udstødning fra trafikken, udslip fra skorstene m.v. Forureningssager kan desuden være under behandling i kommunen. Der tages derfor forbehold for, at ejendommen eventuelt senere kan blive kortlagt som led i det løbende kortlægningsarbejde.

Nærværende besvarelse er alene foretaget på grundlag af oplysninger i regionens database over forurenede og muligt forurenede arealer indsamlet efter jordforureningsloven.

Har du spørgsmål, er du velkommen til at kontakte mig på direkte tlf. 9635 1338.

Med venlig hilsen


Niels Bohrs Vej 30
Postboks 8300
9220 Aalborg $\varnothing$.
TIf.: 96351000
E-mail: region@rn.dk www.rn.dk

Ref.: Birgitte Hoe Gorgin
Direkte tlf.: 96351338
E-mail: bg@rn.dk
Jnr.: 1-51-71-0004-10
Lok.nr.: -
Dato: 20. april 2010

## Sag 10103

## Boreprofiler 1-4, A\&H sag A5211

Bilag 400


Sag: A5211
Einsteins Boulevard, Aalborg

| Boret af: CJ | Dato: | 01-06-2005 | Tegnet af : PNV | Boring: $\mathbf{1}$ |  |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| Bedømt af: PHJ | Dato: | $02-06-2005$ |  | Bilag: | $\mathbf{1}$ |



Sag: A5211
Boret af: CJ
Dato: 01-06-2005
Einsteins Boulevard, Aalborg

| Boret af: CJ | Dato: | $01-06-2005$ | Tegnet af: PNV | Boring: $\mathbf{2}$ |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| Bedømt af: PHJ | Dato: | $02-06-2005$ |  | Bilag: |



## Sag: A5211

Boret af:
CJ
Dato: 01-06-2005
Einsteins Boulevard, Aalborg

Bedømt af: PHJ
Dato: 02-06-2005
Tegnet af : PNV
Boring:
3


## Sag: A5211

| Boret af: CJ | Dato: | 01-06-2005 | Tegnet af: PNV | Boring: 4 |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| Bedømt af: PHJ | Dato: | $02-06-2005$ |  | Bilag: $\mathbf{4}$ |




[^0]:    Demis hielsn
    Dennis Nielsen
    Sagsingeniør - Geotekniker

[^1]:    ：Boremodstanden r angiver antal halve omdrejninger pr． 20 cm nedtrængning ved 1 kN belastning
    ：Rammemodstanden r angiver det antal ramslag af en vægt på $0,1 \mathrm{kN}$ med en faldhøjde på 50 cm der kræves for at give en kegle med 6，2 $\mathrm{cm}^{2}$ tværsnit en nedtrængning på 20 cm

