

#### **Aalborg Universitet**

#### Konsolideringsforsøg - Vedersø Klit

datarapport nr 1 Ibsen, Lars Bo

Publication date: 2000

Document Version Tidlig version også kaldet pre-print

Link to publication from Aalborg University

Citation for published version (APA):

Ibsen, L. B. (2000). Konsolideringsforsøg - Vedersø Klit: datarapport nr 1. Geotechnical Engineering Group. AAU Geotechnical Engineering Papers: Laboratory Testing Paper Bind R2007 Nr. 33

#### General rights

Copyright and moral rights for the publications made accessible in the public portal are retained by the authors and/or other copyright owners and it is a condition of accessing publications that users recognise and abide by the legal requirements associated with these rights.

- ? Users may download and print one copy of any publication from the public portal for the purpose of private study or research. ? You may not further distribute the material or use it for any profit-making activity or commercial gain ? You may freely distribute the URL identifying the publication in the public portal ?

If you believe that this document breaches copyright please contact us at vbn@aub.aau.dk providing details, and we will remove access to the work immediately and investigate your claim.

# Konsolideringsforsøg - Vedersø Klit Datarapport 1

L.B. Ibsen

2000

**Laboratory Testing Paper No 33** 



GEOTECHNICAL ENGINEERING GROUP
AALBORG UNIVERSITY DENMARK



### **Aalborg Universitet**

Geoteknikgruppen Sohngaardsholmsvej 57 9000 Aalborg Danmark Kontaktperson Professor

Tif Fax

e-mail

Lars Bo Ibsen 9635 8458 98142555

i5lbi@civil.auc.dk

### ANDREASEN & HVIDBERG K/S Vedersø Klit, Ringkøbing Konsolideringsforsøg

**Datarapport nr. 1** 7 sider, 5 bilag, 1 Anneks

Andreasen & Hvidberg Sag nr. 99161

AAU job nr.

9908.

Dato

2000-18-01

Udarbejdet

Lars Bo Ibsen

Kontrolleret

Poul Lade

Godkendt

Lars Bo Ibsen

All The.

ANDREASEN & HVIDBERG K/S Vedersø Klit, Ringkøbing Konsolideringsforsøg Datarapport nr 1

Sag nr

99161

AAU job nr

9908

Dato

2000-18-01



## Indholdsfortegnelse

1.	Indleaning	1
2.	Formål	1
3.	Forsøgsmateriale	
4.	Konsolideringsforsøg	2
	4.1 Forsøgsprogram	
	4.2 Resultater	
	4.2 Tolkning af konsolideringsforsøg	6
5.	Referencer	
Bilag		
Bilag 1	Konsolideringsforsøg 990801	2 sider
Bilag 2	Konsolideringsforsøg 990802	2 sider
Bilag 3	Konsolideringsforsøg 990803	2 sider
Bilag 4	Konsolideringsforsøg 990804	2 sider
Bilag 5	Konsolideringsforsøg 990805	2 sider

### Anneks

Boreprofiler Andreasen & Hvidberg K/S

Datarapport nr. 1 side 1

#### 1. Indledning

I forbindelse med etablering af en permanent grundvandssænkning, i sommerhusområdet Vedersø Klit ved Ringkøbing, ønskes vurderet hvor store sætninger der kan forventes.

I den forbindelse har Andreasen & Hvidberg udført 15 geotekniske boringer, se Anneks A. Det fremgår af disse boringer at geologien på lokaliteten er meget kompleks og består at stærkt sætningsgivende lag (tørv, gytje og postglacialt ler). I boring nr. 3, 6, 8, 11 og 14 er der af Andreasen & Hvidberg udtaget i alt 5 stk. A-rørsprøver, se Anneks A.

På materiale fra prøverørene er der i Geotekniklaboratoriet ved Aalborg Universitet udført fem konsolideringsforsøg til bestemmelse af deformationsegenskaberne af prøvematerialet. Ved planlægning af forsøgene er der regnet med, at in-situ spændingen før grundvandssænkningen var af størrelsesorden  $\sigma'$  = 10 - 20 kPa. og at tillægsspændingen fra grundvandssænkningen er af størrelsesorden  $\sigma'$  = 10 - 20 kPa.

Datarapport 1 indeholder de bearbejdede resultater fra disse forsøg.

#### 2. Formål

Konsolideringsforsøgene er udført for primært at bestemme forbelastningsspændingen  $\sigma'_{pc}$ , og dekadehældning, Q. Idet materialet må anses for at kunne resultere i store krybningstøjninger er der endvidere lagt vægt på at bestemme krybningsdekadehældningen  $\varepsilon_s$ , variation som funktion af spændingsniveauet op mod forkonsolideringsspændingen. Der er desuden i hvert trin bestemt tangentkonsolideringsmodul, K, og konsolideringskoefficient,  $c_k$ .

#### 3. Forsøgsmateriale

Prøvematerialet kan karakteriseres som følger:

- Boring 3 (dybde 1,3 -1,8 m)
   prøverne V01: finsand, svagt siltholdigt med muld og organisk materiale (dybde 1,75-1,785 m).
- Boring 6 (dybde 1,8 2,3 m)
   prøve V02: tørv med sandlag (dybde 1,97- 2,00 m).
- Boring 8 (dybde 1,3 -1,8 m) prøve V03: gytje gråsort (dybde 1,745- 1,78 m).
- Boring 11 (dybde 1,2 1,7 m) prøve V04: ler med planterester, postglacialt (dybde 1,555- 1,59 m).
- Boring 14 (dybde 1,7 2,2 m)
   prøve V02: ler, postglacialt (dybde 2,135- 2,17 m).

### 4. Konsolideringsforsøg

#### 4.1 Forsøgsprogram

De anvendte prøvestørrelser og drænbetingelser for de udførte konsolideringsforsøg fremgår af tabel 1.

Tabel 1. Prøvestørrelse og drænbetingelser for konsolideringsforsøg

Forsøg nr.		990801	990802	990803	990804	990805
Prøve nr.		V01	V02	V03	V04	V05
Prøvediameter	D [mm]	70	60	70	70	70
Prøvehøjde	ho [mm]	35	30	35	35	35
Drænvej	dc [mm]	h	0,7 D	h	0,5 h	0,5 h
Topdræn:						
Diameter	[mm]	-	-	-	57	57
Type	[µm]	-	_	_	5	25
Bunddræn:						
Diameter	[mm]	57	19,7	57	57	57
Туре	[µm]	25	25	25	5	25

Forsøgsprogrammet for de enkelte forsøg fremgår af tabellerne 2 til 6. Den totale belastningstid,  $t_{total}$ , tiden for primær konsolidering,  $t_c$ , samt konsolideringskoefficienten,  $c_k$ , er desuden angivet i tabellerne.

Tabel 2. Forsøgsprogram for forsøg 990801, prøve V01

Trin	Spænding	Total lasttid	Konsolideringstid	Konsoliderings-
				koefficent
	σ	$t_{total}$	$t_c$	${\cal C}_k$
	[kPa]	[min]	[min]	$[10^{-8} \text{ m}^2/\text{sek}]$
1	2,7	-	-	-
2	9,1	60	3,4	328,0
3	15,5	60	1,0	1091,0
4	28,2	2435	1,4	815,0
5	53,7	1389	1,3	839,0
6	104,7	1413	0,9	1230,0
7	232,1	7474	0,8	1320,0
8	487,1	2462	0,9	1090,0
9	742,0	1562	1,3	784,0
10	1251,8	1453	1,4	702,0
11	2016,5	4395	1,4	664,0
12	1251,8	4285	0,3	3540,0
13	742,0	8880	0,2	5070,0
14	140,7	2864	0,3	3390,0
15	2,7	7154	0,2	3780,0

Tabel 3. Forsøgsprogram for forsøg 990802, prøve V02

Trin	Spænding	Total lasttid	Konsolideringstid	Konsoliderings-
				koefficent
	σ	$t_{total}$	$t_c$	$C_k$
	[kPa]	[min]	[min]	$[10^{-8} \text{ m}^2/\text{sek}]$
1	3,7	•	-	-
2	12,4	204	0,3	5240,0
3	21,1	3109	0,8	2070,0
4	38,4	12709	1,3	1250,0
5	73,1	2464	1,2	1390,0
6	142,5	1564	1,7	933,0
7	316,0	1453	3,3	489,0
8	662,9	4342	8,2	197,0
9	1009,9	4349	135,7	11,9
10	1703,8	5903	603,7	2,7
11	2744,7	6000	932,7	1,7
12	1703,8	1200	18,2	88,8
13	316,0	2899	9,7	167,0
14	3,7	5520	90,6	17,8

Tabel 4. Forsøgsprogram for forsøg 990803, prøve V03

Trin	Spænding	Total lasttid	Konsolideringstid	Konsoliderings- koefficent
	σ	$t_{total}$	$t_c$	$C_k$
	[kPa]	[min]	[min]	$[10^{-8} \text{ m}^2/\text{sek}]$
1	2,7	-	-	<b>.</b>
2	9,1	240	92,4	11,9
3	15,5	1000	179,6	5,8
4	28,2	2400	341,6	2,8
5	53,7	3811	196,0	4,4
6	104,7	4280	169,6	4,5
7	232,1	4612	92,8	7,2
8	104,7	1050	5,3	115,0
9	53,7	2977	18,8	32,2
10	15,5	1453	136,6	4,5
11	2,7	4391	739,9	0,9

Tabel 5. Forsøgsprogram for forsøg 990804, prøve V04

Trin	Spænding	Total lasttid	Konsolideringstid	Konsoliderings-
				koefficent
	σ	$t_{total}$	$t_c$	$C_k$
	[kPa]	[min]	[min]	$[10^{-8} \text{ m}^2/\text{sek}]$
1	2,7	-	-	-
2	9,1	100	92,4	3,04
3	15,5	3811	454,4	0,61
4	28,2	4280	521,5	0,52
5	53,7	4226	510	0,50
6	104,7	2843	465,4	0,50
7	232,1	3024	326,7	0,62
8	487,1	4342	278,1	0,61
9	742,0	4360	294,5	0,51
10	1251,8	5888	236	0,57
11	2016,5	5888	208,1	0,58
12	1251,8	1200	13,4	8,38
13	232,1	2899	79,1	1,46
14	2,7	5692	1.330,7	0,10

Tabel 6. Forsøgsprogram for forsøg 990805, prøve V05

Trin	Spænding	Total lasttid	Konsolideringstid	Konsoliderings- koefficent
	σ	$t_{total}$	$t_c$	${\cal C}_k$
	[kPa]	[min]	[min]	$[10^{-8} \text{ m}^2/\text{sek}]$
1	2,7	-	-	-
2	9,1	1683	106,1	2,64
3	15,5	2461	263,9	1,05
4	28,2	1440	255	1,07
5	53,7	4297	179,5	1,47
6	104,7	4209	142,6	1,76
7	232,1	2845	154	1,50
8	487,1	3020	184,8	1,12
9	742,0	4332	223,1	0,84
10	1251,8	4333	193,4	0,90
11	2016,5	5909	194,5	0,82
12	1251,8	6000	3,9	0,82
13	232,1	4358	26,9	0,82
14	2,7	5730	89,9	0,82

#### 4.2 Resultater

Klassifikationsresultaterne er vist i tabel 7.

Tabel 7. Klassifikationsresultater for konsolideringsprøver

Forsøg nr.		990801	990802	990803	990804	990805
Prøve nr.		V01	V02	V03	V04	V05
Dybde	[m]	1,750 1,785	1,965 2,000	1,745 1,780	1,555 1,590	2,135 2,170
Vandindhold afskræl Vandindhold før forsøg Vandindhold efter forsøg	[%] [%] [%]	36,9 34,4 26,8	85,9 104,1 55,0	36,5 92,1 63,8	67,3 269,4 215,4	71,0 44,6 29,6
Densitet før forsøg Densitet efter forsøg	Mg/m³ Mg/m³	1,793 1,853	1,201 1,445	1,395 1,522	1,534 1,746	1,700 1,902

Resultaterne af de fem konsolideringsforsøg er rapporteret i bilag 1-5. Sammenhørende værdier af  $\sigma$ ',  $\varepsilon_c$ ,  $\varepsilon_s$ , K og  $c_k$  er angivet i bilagenes side 2 for de enkelte forsøg. Ved afbildning af K er der anvendt en logaritmisk middelværdi,  $\sigma_{log}$  for spændingen mellem to nabopunkter med konsolideringsspændingerne  $\sigma_1$  og  $\sigma_2$ :

$$\sigma_{log} = (\sigma_2 - \sigma_1)/(\ln 10 * \log_{10}(\sigma_2/\sigma_1))$$

i stedet for middelværdien  $(\sigma_1 + \sigma_2) / 2$ . Dette har den fordel, at punkter på den rette linie i konsolideringsdiagrammet svarende til stamkurven (med hældning Q) afbildes som en ret linie i K -  $\sigma_{log}$  afbildningen proportionalt med  $\sigma_{log}$ .

Fra tidskurverne er værdier af konsolideringstiden  $t_c$ , (svarende til  $T = \pi/4$ ) og konsolideringskoefficienten,  $c_k$ , fundet som vist i tabel 2-6.

#### 4.3 Tolkning af konsolideringsforsøg

Der er udført en traditionel tolkning (Brinch Hansen, 1961) af forsøgene til bestemmelse af dekadehældning, Q, forkonsolideringsspænding,  $\sigma'_{pc}$ , og krybningsdekadehældning,  $\varepsilon_{s}$  ( $Q_{s}$  svarende til normalkonsolideret tilstand).

For hvert trin er der bestemt tangentkonsolideringsmodul  $K = \Delta \sigma'/\Delta \varepsilon_c$  og konsolideringskoefficient  $c_k = k_{I0} K/\gamma_w$  (side 2 af hvert bilag).

Forkonsolideringsspændingen er bestemt ved benyttelse af følgende kriterier:

- Simpel bestemmelse svarende til 2  $\sigma_{\kappa}$ , hvor  $\sigma_{\kappa}$  er skæringspunktet imellem den rette linie, der bestemmer Q og linien  $\varepsilon = 0$  i  $\log_{10} \sigma$ ,  $\varepsilon$  afbildningen
- Casagrande konstruktion
- knæk eller spring af K i K,  $\sigma$ ' afbildningen, dvs. selve forløbet af konsolideringskurven.
- knæk i  $\varepsilon_s$ , a kurven hvor  $\varepsilon_s = Q_s$  for normalkonsolideret tilstand  $(\sigma' > \sigma'_{pc})$

De tolkede værdier af forkonsolideringsspænding,  $\sigma'_{pc}$ , dekadehældning, Q, og krybningsdekadehældning,  $Q_s$  er angivet i tabel 8. For forsøgene (bortset fra 990801) er der rimelig overensstemmelse mellem de tre første kriterier, idet forkonsolideringsspændingen generelt ikke kan bestemmes med bedre nøjagtighed end  $\pm 10$ -20%.

Det ses, at skønsformlen for Q (fra den tidligere udgave af DS 415) ofte giver værdier der er højere end de observerede værdier, specielt ved høje vandindhold.

Krybningsdekadehældningen stiger næsten proportionalt med spændingen fra nul til værdien svarende til normalkonsolidering,  $Q_{S}$ .

Forsøg 990801 der er udført på prøve V01: finsand, svagt siltholdigt med muld og organisk materiale,  $c_k > 10^{-5}$  m²/sek, skiller sig ud fra de øvrige forsøg, idet det opfører sig som et friktionsmateriale. Kurven i  $\sigma$ '-  $\varepsilon_c$  afbildningerne, ses bilag 1 side 1, bliver ved med at krumme og  $\sigma$ '-  $\varepsilon_s$  afbildningerne har ingen maksimum, hvilket er et typisk respons for et friktionsmateriale. Forkonsolideringsspændingen kan derfor ikke bestemmes ud fra  $2\sigma_{\kappa}$ , Casagrande eller knæk i  $\varepsilon_s$ . Forkonsolideringsspændingen bestemmes som spændingen hvor stivheden ændre sig markant i K -  $\sigma_{log}$  og  $\sigma$ '-  $\Delta\varepsilon_c$ , afbildningen, se bilag 1 side 2. Til en eventuel sætningsberegning anvendes  $\sigma$ '-  $\Delta\varepsilon_c$  kurven direkte.

Datarapport nr. 1 side 7

Tabel 8. Forsøgsresultater for konsolideringsforsøg

Forsøg nr.		99080	990802	990803	990804	990805
Prøve nr.		V01	V02	V04		V05
Insitu spænding σ' <sub>0</sub>	[kPa]	16	21	16	17	24
Forbelastningsspænding:		000000000000000000000000000000000000000				
2 σκ	[kPa]	210,0	47,0	16,0	29,0	86,8
Casagrande	[kPa]	160,0	37,0	12,0	32,0	60,0
Knæk i K	[kPa]	28,0	38,4	15,5	28,2	28,2
Knæk i ε <sub>s</sub>	[kPa]	-	142,5	15,5	104,7	232,1
σ' <sub>pc</sub> :	[kPa]	28	37-47	16	28-32	28-60
Dekadehældning						
Q	[%]	7,0	22,9	17,3	18,7	15,4
Q skon	[%]	7,6	32,9	30,5	47,4	13,9
Krybningsdekadehældning						
$Q_{s}$ .	[%]	-	1,31	1,0	0,7	0,55
Qs. variation	[%]	-	-	0,92-1,08	0,64-0,77	0,51-0,58

#### 5. Referencer

Brinch Hansen, J. (1961). A model law for simultaneous primary and secondary consolidation. Danish Geotechnical Institute, Bulletin No. 13, pp 1-4. DS 415 (1984). Dansk Ingeniørforenings norm for fundering, 3. udgave. Teknisk Forlag.

# Symbolliste

# Latinske bogstaver

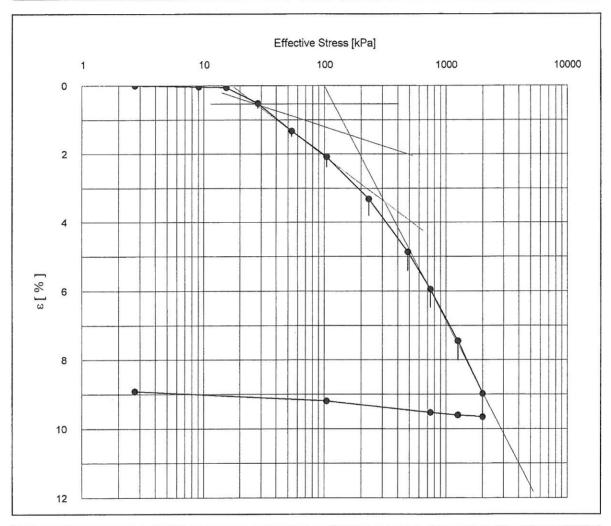
D	mm	Prøvediameter
H	mm	Prøvehøjde
K	kPa	Konsolideringsmodul (tangent)
$K_{O}$		Hviletrykskoefficient ( $\sigma'_3 / \sigma'_1$ )
$K_{nc}$	kPa	Konsolideringsmodul i normalkonsolideret tilstand
$K_{pc}$ , $K_r$	kPa	Konsolideringsmodul for genbelastning ( $\sigma' < \sigma'_{pc}$ )
$S_w$	%	Mætningsgrad
T		Tidsfaktor for konsolidering
Q	%	Dekadehældning (∂ε/∂log <sub>10</sub> σ')
$Q_{\mathcal{S}}$	%	Krybningsindeks (∂ε/∂log <sub>10</sub> t for store t-værdier)
$c_k$	m²/sek	Konsolideringskoefficient
$c_{v}$	kPa	Vingestyrke
2		
e		Poretal
e w	%	Vandindhold
	% kPa	
w		Vandindhold
w p	kPa	Vandindhold Middelnormalspænding (( $\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$ )/3)
w p q	kPa kPa	Vandindhold Middelnormalspænding (( $\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$ )/3) Deviatorspænding ( $\sigma_1 - \sigma_3$ )
$w$ $p$ $q$ $q_c$	kPa kPa MN	Vandindhold  Middelnormalspænding ( $(\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3)/3$ )  Deviatorspænding ( $\sigma_1 - \sigma_3$ )  CPT spidsmodstand  Tidsfaktor ved krybning (ved tillæg $t_x = t_a + t_b$ føres den observere-
$w$ $p$ $q$ $q_c$ $t_a$	kPa kPa MN min	Vandindhold $ \begin{split} \text{Middelnormalspænding } & ((\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3)/3) \\ \text{Deviatorspænding } & (\sigma_1 - \sigma_3) \\ \text{CPT spidsmodstand} \\ \text{Tidsfaktor ved krybning (ved tillæg } & t_x = t_a + t_b \text{ føres den observerede tidskurve over i en ret linie i } \epsilon - \log_{10} t \text{ diagrammet)} \end{split} $

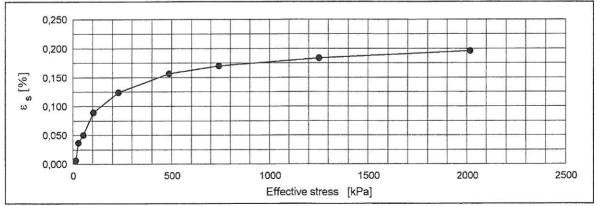
# Græske bogstaver

$\varepsilon$ , $\varepsilon_I$	%	Lodret tøjning
$\varepsilon_c$	%	Lodret konsolideringstøjning
$\mathcal{E}_{_{\mathcal{S}}}$	%	Dekadehældning for krybning ( $\partial \varepsilon / \partial \log_{10} t$ )
$\sigma'$ , $\sigma'$ <sub>I</sub>	kPa	Lodret effektiv spænding
$\sigma'_m$	kPa	Lodret effektiv middelspænding mellem to belastningstrin
$\sigma'_0$	kPa	Lodret effektiv spænding insitu
$\sigma'_{\it pc}$	kPa	Lodret effektiv forbelastningsspænding
$\sigma_{\kappa}$	kPa	Skæringspunkt på $\varepsilon = 0$ aksen for den rette linie der bestemmer $Q$
ρ	Mg/m <sup>3</sup>	Total massefylde (total densitet)
$ ho_s$	Mg/m <sup>3</sup>	Kornmassefylde (korndensitet)

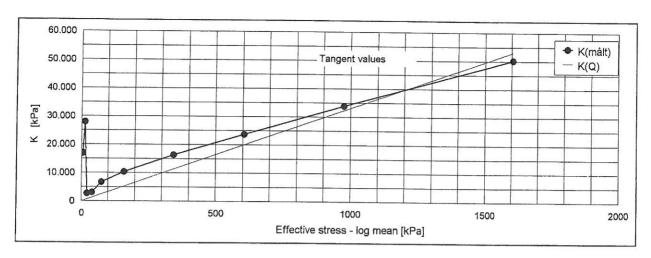
Test no 990801 Page no 1 Date 16-01-00

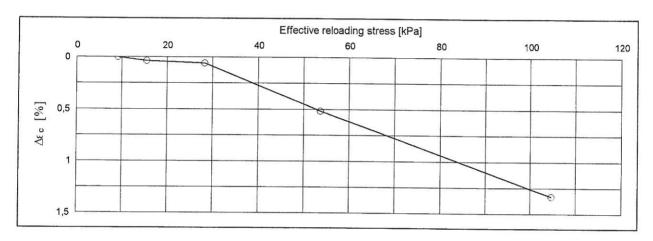
Description of	of soil:						Before	After
						Water content %	34,4	26,84
Finsand, svagt siltholdigt med organisk materiale					Bulk density Mg/m^3	1,826	1,886	
						Grain density Mg / m^3		
Bor no:	3	Overburden pressure	σ'0	16	kPa	Void ratio		
Lab. no:	V01	Vane strength	c v		kPa	Degr. of Saturation %		
Depth (m):	1,750-1,785	CPT - value	<u>q</u> c _		MPa	Dimension H x D mm	35 x 70	31,95 x 70





Job: Andre	AAU	
Ved	erso - Klit, Ringkobing	Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Evaluated:	LBI	PL





Test results		
Q	7,0	%
σ' pc	28	kPa
σ'κ	104,9	kPa

σ'	s	<u>ε</u> <sub>s</sub>	σ <sub>log</sub>	K	ck
kPa	%	% / lct	kPa	kPa	m^2/s
2,7	0,00	-	-	-	-
9,1	0,04	0,003	5,3	17005,5	3,28E-00
15,5	0,06	0,006	12,0	28004,1	1,09E-00
28,2	0,52	0,037	21,2	2785,5	8,15E-00
53,7	1,33	0,050	39,6	3125,4	8,39E-00
104,7	2,08	0,089	76,4	6798,5	1,23E-00:
232,1	3,31	0,124	160,0	10353,3	1,32E-00:
487,1	4,87	0,157	344,0	16378,5	1,09E-00:
742,0	5,95	0,170	605,6	23610,5	7,84E-00
1.251,8	7,45	0,183	974,7	33886,0	7,02E-006
2.016,5	8,98	0,196	1.603,9	50202,5	6,64E-006
1.251,8	9,61		1.603,9	1571527,4	3,54E-00
742,0	9,53		974,7	689476,9	5,07E-00
104,7	9,20		325,4	190334,0	3,39E-005
2,7	8,92		28,0	35965,8	3,78E-00:

Remark:

57 mm filtersten i bund af prøve, 25 my

Job: Andrea	sen & Hvidberg - 9908	AAU
Veders	ø - Klit, Ringkøbing	Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Checked:	I.BI	PI

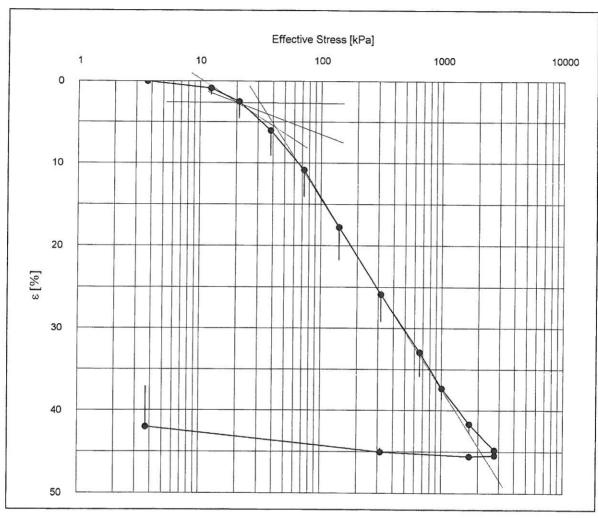
#### Geotechnical Engineering Group Department of Civil Engineering Aalborg University

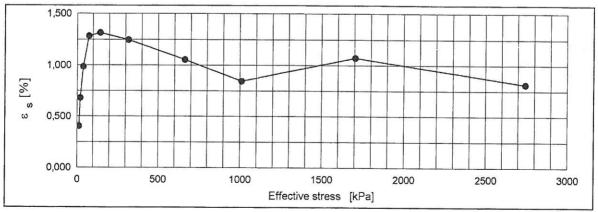
#### **OEDOMETER TEST**

Test no Page no 990802

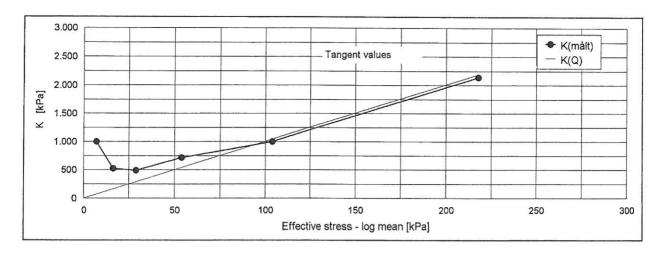
Page no	1
Date	16-01-00

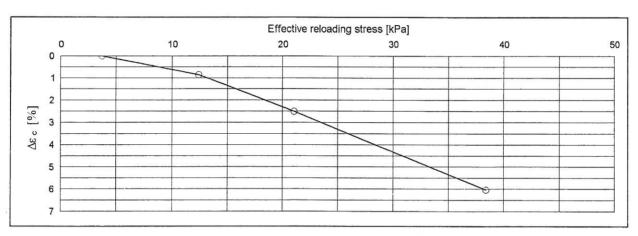
Description of	of soil:						Before	After
						Water content %	104,1	54,97
Tørv me	ed sandlag					Bulk density Mg/m^3	1,223	1,471
						Grain density Mg / m^3		
Bor no:	6	Overburden pressure	σ',	21	kPa	Void ratio		
Lab. no:	v02	Vane strength	c v		kPa	Degr. of Saturation %		
Depth (m):	1,97-2,00	CPT - value	<u>q</u> e		MPa	Dimension H x D mm	30x60	18,87 x 60





Job: Andre	asen & Hvidberg - 9908	AAU
Vederso - Klit, Ringkobing		Encl. No
		2
Executed:	AMS	Approved
Evaluated:	LBI	PL





Test result	S	
Q	22,9	%
σ′ <sub>pc</sub>	37-47	kPa
$\sigma_{\kappa}^{\cdot}$	23,6	kPa

σ΄	ε c	εs	σ log	K	ck
kPa	%	% / Ict	kPa	kPa	m^2/s
3,7	0,00	-	-	-	S.=.
12,4	0,86	0,405	7,2	1004,0	5,24E-005
21,1	2,51	0,682	16,3	526,2	2,07E-005
38,4	6,03	0,984	28,9	493,0	1,25E-005
73,1	10,86	1,284	53,9	718,9	1,39E-005
142,5	17,80	1,315	104,0	1000,1	9,33E-006
316,0	25,88	1,246	217,8	2144,9	4,89E-006
662,9	32,97	1,052	468,2	4897,8	1,97E-006
1.009,9	37,35	0,846	824,3	7917,0	1,19E-007
1.703,8	41,66	1,073	1.326,7	16097,2	2,68E-008
2.744,7	44,81	0,812	2.183,0	33034,7	1,73E-008
1.703,8	45,60		2.183,0	1512258,7	8,88E-007
316,0	45,03		823,7	243612,1	1,67E-006
3,7	41,99		70,3	10288,1	1,78E-007
				100	

Remark:

19,7 mm filtersten i bund af prøve. 25 my

Job:	Andreasen &	AAU	
	Vedersø - Kl	it, Ringkøbing	Encl. No 2
Execu	ted:	AMS	Approved
Check	ced:	LBI	PL

#### Geotechnical Engineering Group Department of Civil Engineering Aalborg University

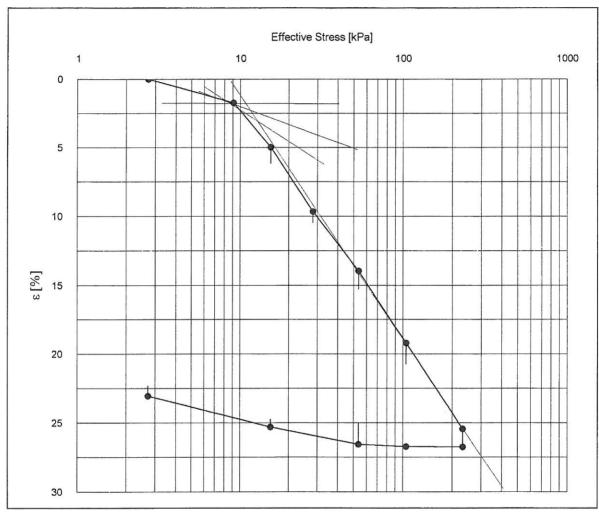
#### OEDOMETER TEST

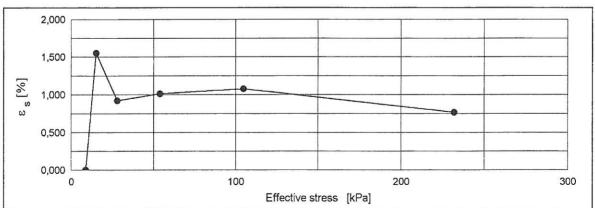
Test no Page no

Date

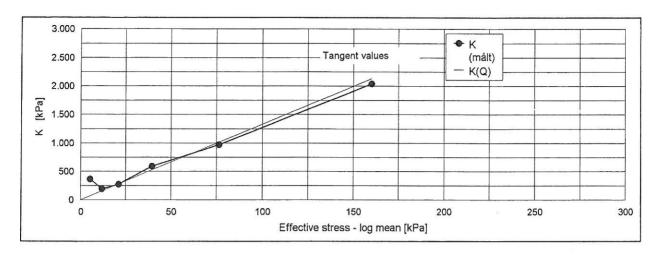
990803 1 16-01-00

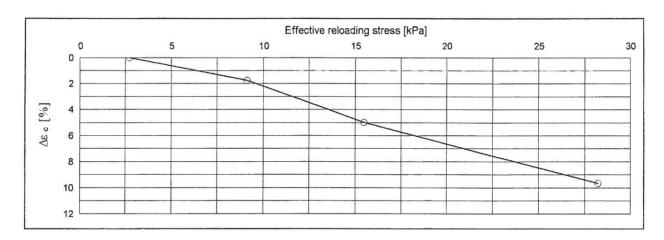
Description o	f soil:						Before	After
						Water content %	92,1	63,75
Gytje						Bulk density Mg/m^3	1,421	1,550
						Grain density Mg / m^3		
Bor no:	8	Overburden pressure	σ'	16	kPa	Void ratio		
Lab. no:	V03	Vane strength	c °		kPa	Degr. of Saturation %		
Depth (m):	1,745-1,78	CPT - value	q v		MPa	Dimension H x D mm	35 x 70	27,18 x 70





Job: Andre	asen & Hvidberg - 9908	AAU
Ved	ersø - Klit, Ringkobing	Encl. No
		3
Executed:	AMS	Approved
Evaluated:	LBI	PL





Test results		
Q	17,3	%
σ′ <sub>pc</sub>	16	kPa
σ' <sub>κ</sub>	8,0	kPa

σ'	ε c	ε <sub>s</sub>	σʻ <sub>log</sub>	K	ck
kPa	%	% / lct	kPa	kPa	m^2/s
2,7	0,00	<del>-</del>	-	-	-
9,1	1,74	0,000	5,3	366,3	1,19E-007
15,5	4,98	1,552	12,0	196,7	5,84E-008
28,2	9,66	0,926	21,2	272,4	2,79E-008
53,7	13,95	1,015	39,6	594,1	4,41E-008
104,7	19,21	1,079	76,4	968,9	4,53E-008
232,1	25,45	0,770	160,0	2043,1	7,15E-008
104,7	26,72		160,0	389530,0	1,15E-006
53,7	26,57		76,4	35405,2	3,22E-007
15,5	25,30		30,7	3012,1	4,51E-008
2,7	23,06		7,3	569,2	8,78E-009

Rem	0-1	,
Vem	all	١.

57 mm filtersten i bund af prøve, 25 my

Job: Andrease	AAU	
Vedersø -	Klit, Ringkøbing	Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Checked:	I.BI	PI.

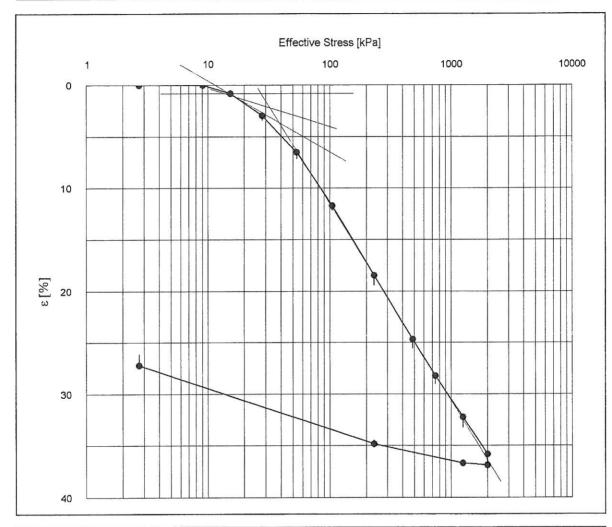
#### Geotechnical Engineering Group Department of Civil Engineering Aalborg University

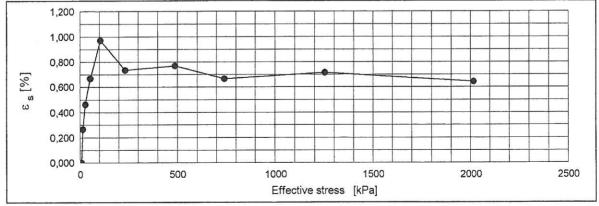
OEDOMETER TEST

Test no Page no Date

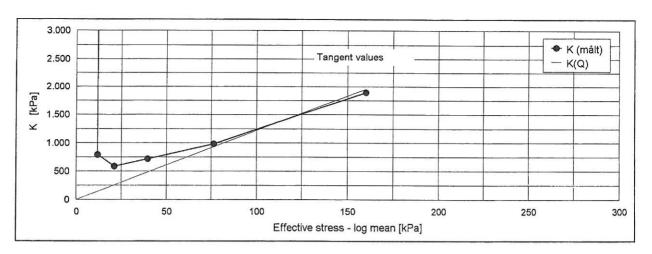
990804 1 03-12-99

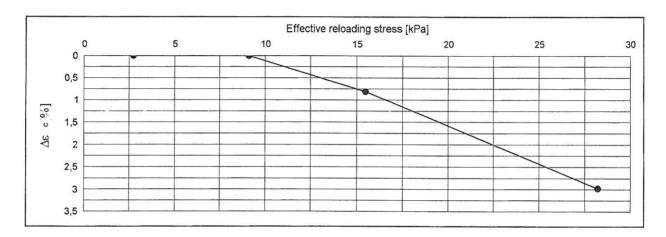
Description of	of soil:						Before	After
						Water content %	269,4	215,39
	Ler, m.plan	iterester, postglacialt				Bulk density Mg/m^3	1,563	1,778
						Grain density Mg / m^3		
Bor no :	11	Overburden pressure	σ',	17	kPa	Void ratio		
Lab. no:	V04	Vane strength	c v		kPa	Degr. of Saturation %		
Depth (m):	1,555-1,59	CPT - value	q c		MPa	Dimension H x D mm	35 x 70	$25,85 \times 70$





Job: Andreasen & Hvidberg - 9908	AAU
Vederso - Klit, Ringkobing	Encl. No
Executed: AMS	Approved
Evaluated: LBI	PL





Test results		
Q	18,9	%
σ′ <sub>pc</sub>	28-32	kPa
σ΄ <sub>κ</sub>	24,5	kPa

σ′	ε_c	£ 5	σ' <sub>log</sub>	K	ck
kPa	%	% / lct	kPa	kPa	m^2/s
2,7	0,00	-	-	-	-
9,1	0,00	0,000	5,3	212423,1	3,04E-008
15,5	0,81	0,265	12,0	787,4	6,12E-009
28,2	2,98	0,463	21,2	588,3	5,17E-009
53,7	6,53	0,668	39,6	718,4	4,97E-009
104,7	11,72	0,971	76,4	981,6	4,95E-009
232,1	18,45	0,735	160,0	1895,0	6,16E-009
487,1	24,67	0,768	344,0	4097,4	6,15E-009
742,0	28,22	0,667	605,6	7167,8	5,09E-009
1.251,8	32,23	0,714	974,7	12716,8	5,72E-009
2.016,5	35,84	0,641	1.603,9	21175,9	5,78E-009
1.251,8	36,72		1.603,9	422888,6	8,38E-008
232,1	34,86		605,1	54896,0	1,46E-008
2,7	27,22		51,6	3002,1	1,01E-009

Remark	<	

57 mm filtersten i bund og top af prøve, 5 my

Job: Andreas	AAU	
Vedersø	- Klit, Ringkøbing	Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Checked:	LBI	PI.

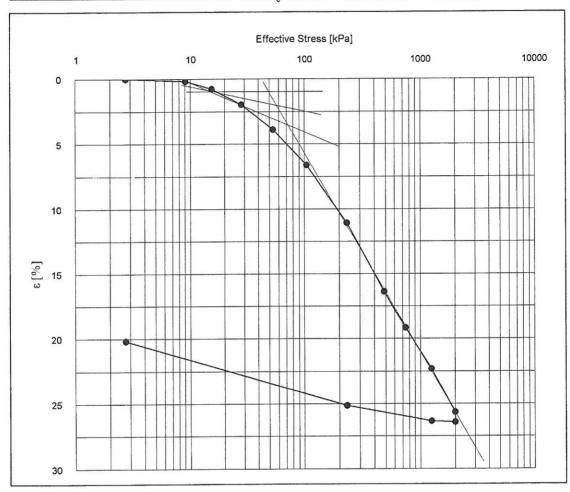
#### Geotechnical Engineering Group Department of Civil Engineering Aalborg University

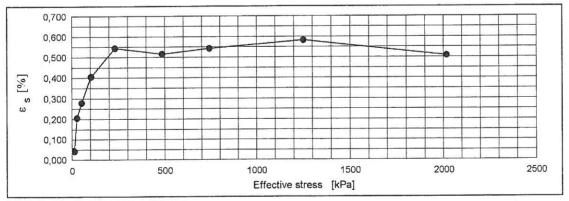
#### OEDOMETER TEST

990805 Test no Page no Date

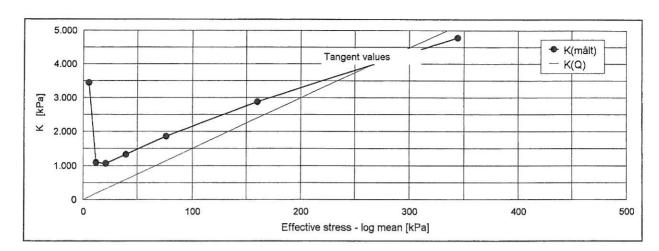
1 16-01-00

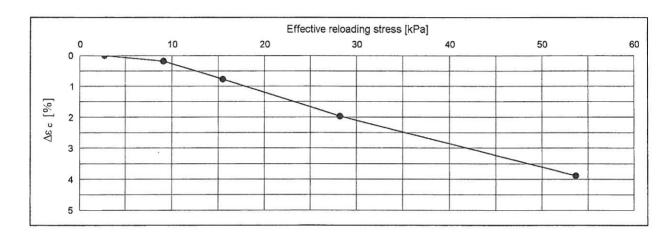
Description o	of soil:						Before	After
						Water content %	44,6	29,57
	Ler, Postgla	ncialt				Bulk density Mg/m^3	1,731	1,937
						Grain density Mg / m^3		
Bor no:	14	Overburden pressure	σ′	24	kPa	Void ratio		
Lab. no:	V05	Vane strength	c °		kPa	Degr. of Saturation %		
Depth (m):	2,135 - 2,17	CPT - value	q V		MPa	Dimension H x D mm	35 x 70	28,01 x 70





Job: Andrea	asen & Hvidberg - 9908	AAU
Ved	erso - Klit, Ringhøbing	Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Evaluated:	LBI	PL





Test results		
Q	15,4	%
σ' <sub>pc</sub>	28-60	kPa
σ˙κ	43,4	kPa

σ΄	ε c	8 5	σ' <sub>log</sub> _	K	ck
kPa	%	% / lct	kPa	kPa	m^2/s
2,7	0,00	-	-	-	-
9,1	0,18	0,044	5,3	3444,9	2,64E-008
15,5	0,77	0,042	12,0	1093,8	1,05E-008
28,2	1,97	0,206	21,2	1060,3	1,07E-008
53,7	3,89	0,279	39,6	1327,0	1,47E-008
104,7	6,64	0,406	76,4	1857,5	1,76E-008
232,1	11,06	0,545	160,0	2882,4	1,50E-008
487,1	16,38	0,515	344,0	4786,6	1,12E-008
742,0	19,17	0,542	605,6	9150,1	8,44E-009
1.251,8	22,32	0,583	974,7	16164,2	9,04E-009
2.016,5	25,65	0,509	1.603,9	22992,2	8,25E-009
1.251,8	26,33		1.603,9	886477,1	8,25E-009
232,1	25,13		605,1	85319,7	8,25E-009
2,7	20,18		51,6	4634,7	8,25E-009

T	1
Remar	k '
rectitui	17.

57 mm filtersten i bund og top af prøve, 25 my

Job: Andreasen & Hvidberg - 9908 Vederso - Klit, Ringhobing		AAU
		Encl. No
Executed:	AMS	Approved
Checked:	LBI	PL

### Anneks

# Boreprofiler Andreasen & Hvidberg K/S

Situationsplan Boreprofil 3 Boreprofil 6 Boreprofil 8

Boreprofil 11

Boreprofil 14



 Mál.: 1:4000
 Tegn.: BV
 Sag: 99161 Vedersø Klit, Ringkøring.

 Kontr.:
 Godk.: P.H. T. Dato: 21.06.99
 Bilag nr.: S1

