

PERPUSTAKAAN FTSP UIN	
HABIBK/DELI	
TGL. TERIMA :	3 - 12 - 2007
NO. JUDUL :	2640
NO. INV. :	5120002640001
TUGAS AKHIR INDUK :	002640

PENGARUH STABILISASI TANAH LEMPUNG DENGAN ABU VULKANIK MERAPI TERHADAP NILAI PARAMETER KUAT GESER TANAH

**Diajukan Kepada Universitas Islam Indonesia Yogyakarta Untuk Memenuhi
Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Strata Satu (S1) Teknik Sipil**

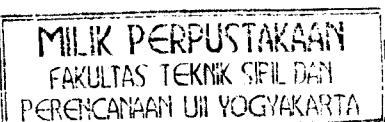


Disusun Oleh :

NUR CHOLIS

02.511.042

**JURUSAN TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
YOGYAKARTA
2007**



**HALAMAN PENGESAHAN
TUGAS AKHIR**

**PENGARUH STABILISASI TANAH LEMPUNG
DENGAN ABU VULKANIK MERAPI TERHADAP
NILAI PARAMETER KUAT GESER TANAH**

**Diajukan kepada Universitas Islam Indonesia Yogyakarta Untuk Memenuhi
Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Strata Satu (S1) Teknik Sipil**

Disusun Oleh :
NUR CHOLIS

02.511.042

Disetujui :
Dosen Pembimbing


Ir. Ahmad Marzuko, MT
Tanggal : 24 MEI 2007

PERSEMBAHAN

Syukur Alhamdulillah... kupanjatkan kehadiran Alloh SWT yang telah memberikan nikmat sehat serta limpahan karunianya kepada penyusun untuk dapat menyelesaikan Tugas Akhir ini hingga memperoleh gelar Sarjana Teknik Sipil. Salawat dan salam semoga tetap tercurah kepada junjungan kita Nabi Muhammad SAW atas tauladan serta petunjuk bagi umat didunia ini.

Bapak H. Kursin dan Ibu Hj. Rositi yang tidak henti-hentinya mendoakan anakmu yang sedang menuntut ilmu hingga ke jenjang strata 1 (satu) serta berhasil mendapatkan gelar ST. Semoga penulis dapat membahagiakan bapak dan ibu sekalian serta penulis sendiri.

Kakak dan Adikku tersayang, mas Kasmui, mba Susy, mas Tanto, mas Yono, mba Fery dan dhek Tony yang telah memberikan semangat serta canda tawanya hingga Tugas Akhir ini terselesaikan, “*Semoga kalian selalu rukun dalam Senang maupun susah kita tanggung bersama* ”. Keponakan-keponakanku yang centil Ayu, Dahlia, Tasya, “*Jangan rewel dan patuhi segala perintah dan nasihat orang tuamu Yach* ”

Dosen-dosen di lingkungan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, terima kasih atas jasa baikmu yang telah memberikan ilmunya dan membimbing penulis hingga menjadi sarjana teknik.

Terima kasih juga kepada pak Yudi dan Pak Sugiyono yang telah memberikan banyak pengarahan baik dalam penggunaan alat uji maupun yang lainnya semoga Alloh imbalan pahala yang sesuai jasamu.

Tak lupa pada Tim Abu Merapi, Aji Arafat, Soleh Suwantoro, Yogi Wijaya yang telah membantu dalam pelaksanaan hingga terselesaikannya TA-qyu. “*Kalian memang the best friend*”.

Cah-cah TA yang lain; Tim Lapindo Brantas (Budhi, Samsul, Dhanu, Aziz), mas Inung, mas Arwan, mas Totok, mas Hendra, mas Pethak, mas Purwadi, Deny, dan masih banyak lagi yang belum penulis sebutin “*Moga sukses*”. Terima kasih atas semua bantuan kalian semua selama penulis di laboratorium Mekanika Tanah FTSP.

Anak-anak kost Abu Nawas mas Beank, Loice, Azizt, Didin, Rayn, Hafizt, Putra, Ican, Madhi dan tidak ketinggalan teman special yang jauh disana (Dheφ) serta temen-temenqu yang tidak dapat saya sebut satu per satu “*matur nuwun atas do'a dan dorongan semangat kalian semua*”.

Penulis,

Nur Cholis

KATA PENGANTAR



Assalamu'alaikum Wr. Wb.

Segala ketundukan dan ketaatan hanyalah bagi Allah SWT yang telah memberikan kenikmatan sehingga penulis dapat menyelesaikan tugas dengan sebaik-baiknya, sesungguhnya hikmah adalah nikmat Allah SWT yang Maha Kuasa dan termulia yang dikaruniakan kepada hamba-Nya yang beriman, berilmu, dan bertaqwā. Oleh karena itu penerima hikmah wajib bersyukur dan memanfaatkannya untuk pengabdian kepada Allah SWT melalui perjuangan membangun ummat, masyarakat, bangsa dan negara. Salawat dan salam penulis haturkan kepada Nabi Muhammad SAW, penunjuk dari jalan kegelapan ke jalan yang terang dan kesuksesan.

Tugas Akhir ini disusun sebagai persyaratan untuk menyelesaikan jenjang Strata satu (S1) di Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta. Dalam Tugas Akhir ini yang berjudul "**Pengaruh Stabilisasi Tanah Lempung Dengan Abu Vulkanik Merapi Terhadap Nilai Parameter Kuat Geser Tanah**", telah di usahakan dengan segenap kemampuan dan pengetahuan yang dimiliki, berdasarkan pada buku-buku referensi dan pedoman yang ada. Mengingat keterbatasan yang ada, disadari bahwa Tugas Akhir ini masih jauh dari sempurna sehingga diperlukan kritik dan saran yang bermanfaat untuk kesempurnaan Tugas Akhir.

Dalam penyusunan Tugas Akhir ini telah banyak diperoleh bantuan bimbingan dan petunjuk dari berbagai pihak, baik moral maupun materiil. Untuk itu, pada kesempatan ini penulis menyampaikan terima kasih kepada :

1. Bapak Dr.Ir. H. Ruzardi, MS, selaku Dekan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta,
2. Bapak Ir. H. Faisol A.M, MS, selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta,

3. Bapak Ir. Akhmad Marzuko, MT, selaku Dosen Pembimbing, atas pengarahan dalam bimbingannya,
4. Bapak Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA, selaku Dosen Penguji dan Kepala Laboratorium Mekanika Tanah, Jurusan Teknik Sipil, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta atas arahan dan bimbingannya,
5. Bapak Ir. H. Ibnu Sudarmadji, MS, selaku Dosen Penguji,
6. Semua pihak di lingkungan Jurusan Teknik Sipil yang telah membantu proses penyusunan Tugas Akhir ini,
7. Semua pihak yang telah membantu dan berpartisipasi memberi dukungan tanpa dapat penulis sebutkan satu persatu dalam penyusunan Tugas Akhir ini.

Atas segala bantuan dan dukungan yang telah diberikan, semoga mendapat imbalan yang setimpal dari Allah SWT, Amin. Penulis menyadari bahwa laporan Tugas Akhir ini masih banyak kekurangan, oleh karena itu saran dan kritik yang membangun sangat penulis harapkan. Akhirnya besar harapan penulis Tugas Akhir ini dapat bermanfaat bagi penulis secara pribadi dan bagi siapa saja yang membacanya.

Wassalamu'alaikum Wr. Wb.

Yogyakarta, April 2007

Penulis

ABSTRAKSI

Tanah merupakan material yang sangat berpengaruh dalam suatu pekerjaan konstruksi, karena suatu daerah tidak akan memiliki sifat tanah yang sama dengan daerah lainnya. Kondisi tanah yang sering menjadi kendala dan relatif banyak dijumpai adalah tanah lunak, hal ini disebabkan tanah memiliki nilai sudut gesek dalam (ϕ) dan kohesi (c) yang relatif kecil. Tanah juga memiliki sifat kembang susut yang tidak seragam, sehingga akan berpengaruh pada kapasitas dukungnya.

Perbaikan sifat-sifat tanah yang kurang baik salah satunya yaitu dengan rekayasa geoteknik. Dalam perkembangan rekayasa geoteknik, maka peneliti berusaha mencari alternatif bahan aditif selain semen, kapur, aspal maupun geotekstil. Pada rekayasa geoteknik ini menggunakan bahan aditif abu vulkanik Merapi sehingga diatas tanah tersebut layak didirikan suatu konstruksi. Penelitian kali ini menggunakan sampel tanah dari daerah Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo dan yang akan diteliti meliputi sifat fisik dan mekanis tanah asli dan sifat mekanis tanah yang sudah distabilisasi dengan aditif abu vulkanik Merapi dengan variasi kadarnya 2%, 4%, 6% dan 8%.

Hasil pengujian untuk tanah asli menunjukkan bahwa sampel tanah yang diambil dari daerah Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo merupakan tanah lempung berlanau (silty clay) yang mempunyai plastisitas tinggi. Perubahan parameter tanah asli yaitu dari pengujian Triaksial Tipe UU didapatkan sudut gesek dalam (ϕ) sebesar 14.5005° serta kohesi (c) 0.965 kg/cm^2 . Data yang diperoleh pada nilai ϕ meningkat 34.03% dari nilai ϕ tanah asli, sedangkan untuk nilai c meningkat 21.00% dari tanah asli. Hasil pengujian Geser langsung tanah lempung asli dicampur dengan abu vulkanik Merapi didapatkan sudut gesek dalam (ϕ) sebesar 14.850° serta kohesi (c) 0.790 kg/cm^2 . Data yang diperoleh pada nilai ϕ meningkat 39.94% dari nilai ϕ tanah asli, sedangkan untuk nilai c turun 21.92% dari tanah asli.

DAFTAR ISI

HALAMAN JUDUL	i
HALAMAN PENGESAHAN	ii
PERSEMBERAHAN	iii
KATA PENGANTAR	v
ABSTRAKSI	vii
DAFTAR ISI	viii
DAFTAR NOTASI	xi
DAFTAR TABEL	xii
DAFTAR GAMBAR	xv
DAFTAR LAMPIRAN	xvii
BAB I PENDAHULUAN	1
1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah	2
1.3 Tujuan Penelitian	2
1.4 Manfaat Penelitian	2
1.5 Batasan Masalah Penelitian	2
BAB II TINJAUAN PUSTAKA	4
2.1 Penelitian Tanah Lempung Yang Sejenis	4
BAB III LANDASAN TEORI	6
3.1 Tanah Lempung	6
3.2 Sifat Tanah Lempung	8
3.3 Abu Vulkanik Merapi	9
3.4 Stabilisasi Tanah Lempung	10
3.5 Jenis-jenis Stabilisasi Tanah	11
3.6 Sifat-sifat Tanah	12
3.6.1 Sifat Fisik Tanah	12
3.6.1.1 Uji Hidrometer	12
3.6.1.2 Analisa Distribusi Butiran	12

3.6.2	Sifat Mekanis Tanah	13
3.6.3	Batas-batas Atterberg (Konsistensi Tanah)	15
3.6.3.1	Batas Cair (Liquid Limit)	15
3.6.3.2	Batas Plastis (Plastic Limit)	15
3.6.3.3	Batas Susut (Shrinkage Limit)	16
3.6.3.4	Indeks Plastisitas (Plasticity Index)	16
3.6.3.5	Aktivitas	16
3.6.4	Uji Proktor Standar	17
3.6.5	Uji Geser Langsung (Direct Shear Test)	18
3.6.6	Uji Triaksial Tipe UU	20
BAB IV	METODE PENELITIAN	22
4.1	Bahan Penelitian	22
4.2	Alat Penelitian	22
4.3	Proses Penelitian	22
4.3.1	Tahap Persiapan	22
4.3.2	Tahap Pekerjaan Lapangan	23
4.3.3	Tahap Pekerjaan Laboratorium	23
4.4	Model Sampel Pengujian	24
BAB V	HASIL PENELITIAN	26
5.1	Sifat Tanah	26
5.1.1	Sifat Fisik Tanah	26
5.1.1.1	Pengujian Hidrometer	26
5.1.1.2	Pengujian Analisa distribusi Butiran	27
5.2	Sifat Mekanis Tanah	30
5.3	Pengujian Proktor Standar	40
5.4	Pengujian Triaksial Tipe UU	42
5.4.1	Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Asli	42
5.4.2	Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Lempung Dicampur Abu Vulkanik Merapi	45
5.5	Pengujian Geser Langsung	47
5.5.1	Pengujian Geser Langsung Tanah Asli	47

5.5.2 Pengujian Geser Langsung Tanah Lempung Dicampur Abu Vulkanik Merapi	49
BAB VI PEMBAHASAN	52
6.1 Klasifikasi Lempung Tanah Asli	52
6.1.1 Analisa Distribusi Butiran	52
6.1.2 Sistem Klasifikasi Unified	53
6.2 Sifat-sifat Tanah Asli Setelah Dicampur Abu Vulkanik Merapi	54
6.2.1 Batas-batas Konsistensi Tanah	54
6.2.2 Analisis Nilai ϕ dan c dengan Penambahan Abu Vulkanik Terhadap Tanah Lempung	58
BAB VII KESIMPULAN DAN SARAN	63
7.1 Kesimpulan	63
7.2 Saran	64

..

DAFTAR PUSTAKA

LAMPIRAN

DAFTAR NOTASI

w	= Kadar air	(%)
W_s	= Berat butiran padat	(gr)
W_w	= Berat air	(gr)
V_s	= Volume butiran padat	cm^3
V_w	= Volume air	cm^3
V_a	= Volume udara	cm^3
V_v	= Volume pori	cm^3
W_b	= Berat tanah basah	(gr/ cm^3)
γ_b	= Berat volume tanah basah	(gr/ cm^3)
γ_k	= Berat volume tanah kering	(gr/ cm^3)
G_s	= Berat jenis	
LL	= Batas cair	(%)
PL	= Batas plastis	(%)
SL	= Batas Susut	(%)
PI	= Indeks plastisitas	(%)
A	= Aktivitas	
σ	= Tegangan normal	(kg/ cm^2)
τ	= Tegangan geser	(kg/ cm^2)
c	= Cohesi	(kg/ cm^2)
ϕ	= Sudut geser dalam	(°)

DAFTAR TABEL

Tabel 3.1	Nilai Indeks Plastisitas dan Macam Tanah	8
Tabel 3.2	Sifat Tanah Lempung	9
Tabel 3.3	Berat Jenis Beberapa Jenis Tanah	9
Tabel 3.4	Komposisi Kimia Abu Vulkanik Gunung Merapi	10
Tabel 3.5	Nilai Aktivitas Tanah	17
Tabel 3.6	Aktivitas Mineral Lempung	17
Tabel 4.1	Jenis Pengujian Yang Dilakukan	24
Tabel 4.2	Sampel Pengujian Geser Langsung Tanah Asli	24
Tabel 4.3	Sampel Pengujian Geser Langsung Dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi	24
Tabel 4.4	Sampel Pengujian Triksial Tipe UU Tanah Asli	24
Tabel 4.5	Sampel Pengujian Triksial Tipe UU Dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi	24
Tabel 5.1	Hasil Pengujian Hidrometer Tanah Lempung	27
Tabel 5.2	Hasil Pengujian Hidrometer Abu Vulkanik Merapi	27
Tabel 5.3	Persentase Analisa Distribusi Butiran Tanah	30
Tabel 5.4	Hasil Pengujian Kadar Air Tanah	30
Tabel 5.5	Hasil Pengujian Berat Volume Tanah	31
Tabel 5.6	Hasil Pengujian Berat Volume Tanah Kering	32
Tabel 5.7	Hasil Uji Berat Jenis Tanah Lempung	32
Tabel 5.8	Hasil Uji Berat Jenis Abu Vulkanik Merapi	33
Tabel 5.9	Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli	35
Tabel 5.10	Hasil Pengujian Batas Cair antara Tanah Lempung Dicampur Dengan Abu Vulkanik Merapi	35
Tabel 5.11	Hasil Pengujian Batas Plastis Tanah Asli	36
Tabel 5.12	Hasil Pengujian Batas Plastis antara Tanah Lempung Dicampur Dengan Abu Vulkanik Merapi	37

Tabel 5.13	Hasil Pengujian Batas Susut Tanah Asli	37
Tabel 5.14	Hasil Pengujian Batas Susut antara Tanah Lempung Dicampur Dengan Abu Vulkanik Merapi	38
Tabel 5.15	Nilai Indeks Plastisitas	38
Tabel 5.16	Nilai Indek Plastisitas antara Tanah Lempung Dicampur Dengan Abu Vulkanik Merapi	38
Tabel 5.17	Hasil Perhitungan Aktivitas	39
Tabel 5.18	Hasil Uji Proctor Standar I	40
Tabel 5.19	Hasil Uji Proctor Standar II	41
Tabel 5.20	Nilai ϕ dan c uji Triaksial Tipe UU untuk Tanah Asli	45
Tabel 5.21	Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 0 Hari ..	46
Tabel 5.22	Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 1 Hari ..	46
Tabel 5.23	Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 3 Hari ..	46
Tabel 5.24	Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 7 Hari ..	46
Tabel 5.25	Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 14 Hari	47
Tabel 5.26	Nilai ϕ dan c uji Geser Langsung untuk Tanah Asli	49
Tabel 5.27	Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 0 Hari ..	50
Tabel 5.28	Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 1 Hari ..	50
Tabel 5.29	Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 3 Hari ..	50
Tabel 5.30	Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 7 Hari ..	50

Tabel 5.31	Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Peram 14 Hari	51
Tabel 6.1	Hasil Pengujian Batas-batas Konsistensi Tanah dengan Campuran Abu Vulkanik Merapi	55

DAFTAR GAMBAR

Gambar 3.1	Diagram skematik struktur <i>montmorillonite</i>	6
Gambar 3.2	Diagram skematik struktur <i>illite</i>	7
Gambar 3.3	Diagram skematik struktur <i>kaolinite</i>	8
Gambar 3.4	Diagram Fase Tanah	13
Gambar 3.5	Batas-batas Atterberg	15
Gambar 3.6	Variasi Indek Plastisitas dengan Persen Fraksi Lempung	16
Gambar 3.7	Kurva Hubungan Kadar Air dan Berat Volume Kering	18
Gambar 3.8	Kriteria Keruntuhan Mohr dan Coulomb	19
Gambar 3.9	Alat Uji Geser Langsung	20
Gambar 3.10	Alat Uji Triaksial	20
Gambar 3.11	Prinsip-Prinsip Lingkaran Mohr	21
Gambar 4.1	Bagan Alir Penelitian	25
Gambar 5.1	Grafik Hasil Uji Analisa Distribusi Butiran Tanah Lempung	28
Gambar 5.2	Grafik Hasil Uji Analisa Distribusi Butiran Abu Vulkanik Merapi	29
Gambar 5.3	Grafik Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli I.....	34
Gambar 5.4	Grafik Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli II	35
Gambar 5.5	Grafik Hubungan Activity dengan Prosentase Ukuran Butiran	39
Gambar 5.6	Grafik Hubungan Kadar Air dengan Berat Volume Tanah Kering I	40
Gambar 5.7	Grafik Hubungan Kadar Air dengan Berat Volume Tanah Kering II	41
Gambar 5.8	Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan Pada Uji Triaksial Tanah Asli I	42
Gambar 5.9	Grafik Lingkaran Mohr Uji Triaksial Tanah Asli I	43

Gambar 5.10	Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan Pada Uji Triaksial Tanah Asli II	44
Gambar 5.11	Grafik Lingkaran Mohr Uji Triaksial Tanah Asli II	45
Gambar 5.12	Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan Pada Uji Geser Langsung Tanah Asli I	47
Gambar 5.13	Grafik Hubungan Tegangan Normal dan Regangan Pada Uji Geser Langsung Tanah Asli I	48
Gambar 5.14	Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan Pada Uji Geser Langsung Tanah Asli II	48
Gambar 5.15	Grafik Hubungan Tegangan Normal dan Regangan Pada Uji Geser Langsung Tanah Asli II	49
Gambar 6.1	Klasifikasi Tanah Berdasarkan USCS	53
Gambar 6.2	Klasifikasi Tanah Berdasarkan Unified	54
Gambar 6.3	Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Cair	55
Gambar 6.4	Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Plastis	56
Gambar 6.5	Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Susut	57
Gambar 6.6	Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Indeks Plastisitas	58
Gambar 6.7	Grafik Hubungan antara Kohesi dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi Pada Uji Geser Langsung	59
Gambar 6.8	Grafik Hubungan antara Sudut Geser Dalam dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi Pada Uji Geser Langsung	60
Gambar 6.9	Grafik Hubungan antara Kohesi dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi Pada Uji Triaksial	61
Gambar 6.10	Grafik Hubungan antara Sudut Geser Dalam dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi Pada Uji Triaksial	62

DAFTAR LAMPIRAN

- Lampiran 1 Hasil Uji Kadar Air Tanah
- Lampiran 2 Hasil Uji Berat Jenis Tanah
- Lampiran 3 Hasil Uji Berat Volume Tanah
- Lampiran 4 Hasil Uji Hidrometer dan Analisa Saringan
- Lampiran 5 Hasil Uji Batas Cair dan Batas Plastis Tanah
- Lampiran 6 Hasil Uji Batas Susut
- Lampiran 7 Hasil Uji Proctor Standar
- Lampiran 8 Hasil Uji Triaksial Tipe UU
- Lampiran 9 Hasil Uji Geser Langsung

BAB I

PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

Tanah pada dasarnya mempunyai peranan yang penting dalam suatu pekerjaan konstruksi. Berbagai macam sifat dimiliki tanah asli dan tidak selalu tanah asli tersebut dapat memikul beban dari setiap kontruksi yang berada diatas tanah tersebut, karena kapasitas dukungnya yang rendah, maka perlu diadakan perbaikan sifat-sifat tanah untuk menghasilkan tanah yang mampu memikul beban suatu konstruksi yang telah ditetapkan.

Salah satu tanah yang bermasalah adalah tanah lempung. Tanah lempung dikatakan bermasalah karena merupakan tanah yang secara fisik maupun teknis dalam kondisi tertentu dapat dikatakan sebagai tanah yang jelek tetapi pada kondisi kering lempung ini bisa sangat keras seperti batu. Tanah lempung mempunyai sifat *swell* (mengembang) bila terpengaruh oleh air. Volumenya akan membesar dalam kondisi tanah basah dan akan menyusut bila dalam kondisi kering. Sifat inilah yang menyebabkan kerusakan pada konstruksi bangunan.

Usaha perbaikan tanah (Stabilisasi) ini dapat terdiri dari salah satu tindakan berikut ini.

1. Menambah kerapatan tanah.
2. Menambah material aditif sehingga menyebabkan perubahan-perubahan kimiawi dan fisis dari material tanah.
3. Mengganti tanah yang jelek dengan tanah yang baik untuk konstruksi.

Stabilisasi tanah lempung dapat dilakukan dengan cara fisis, mekanis maupun kimiawi. Salah satu usaha stabilisasi tanah lempung pada penelitian ini adalah dengan senyawa kimia yaitu menggunakan bahan aditif “Abu Vulkanik” yang berasal dari letusan gunung Merapi. Untuk itu penulis akan mengangkat topik penelitian tugas akhir ini dengan judul,

“Pengaruh Stabilisasi Tanah Lempung Dengan Abu Vulkanik Merapi Terhadap Nilai Parameter Kuat Geser Tanah”.

1.2 Rumusan Masalah

Dari penjelasan latar belakang diatas, diambil rumusan masalah sebagai berikut.

1. Seberapa besar nilai ϕ dan c yang terjadi pada tanah berbutir halus setelah diberi tambahan abu Merapi (Abu Vulkanik).
2. Seberapa besar perubahan kuat geser tanah berbutir halus dengan menambahkan abu Merapi (Abu Vulkanik).

1.3 Tujuan Penelitian

Tujuan dari penelitian ini adalah.

1. Mengetahui Klasifikasi tanah berdasarkan sifat-sifat fisik dan mekanis tanah lempung yang berasal dari Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta,
2. Mengetahui pengaruh penambahan abu vulkanik Merapi terhadap nilai ϕ dan c pada uji Triaksial dan kuat geser pada uji Geser Langsung untuk variasi campuran 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % dengan waktu pemeraman 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari.

1.4 Manfaat Penelitian

Manfaat yang diharapkan dari penelitian ini adalah.

1. Mengetahui pengaruh yang ditimbulkan oleh penambahan abu Merapi terhadap sifat-sifat fisik dan mekanis tanah lempung yang diuji,
2. Memberikan alternatif bahan tambah yang dapat digunakan untuk stabilitas tanah.

1.5 Batasan Masalah

Agar penelitian ini tidak menyimpang dari tujuan dan lebih terarah serta mudah dipahami maka perlu adanya batasan-batasan masalah sebagai berikut.

1. Tanah yang diambil adalah tanah lempung ekspansif berasal dari Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta, (berdasar uji pendahuluan)
2. Abu Vulkanik yang diambil dari Abu letusan Gunung Merapi yang terletak didaerah Kali Adem, Cangkringan, Sleman, Yogyakarta,
3. Penelitian hanya terbatas pada sifat fisik dan mekanis tanah lempung, tidak menganalisis unsur kimia tanah lempung,
4. Penambahan bahan stabilisator terhadap berat kering tanah menggunakan prosentase variasi campuran 2%, 4%, 6% dan 8%,
5. Waktu pemeraman atau *curing time* pada campuran tanah lempung dilakukan pada 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari,
6. Uji yang dilakukan adalah uji Geser Langsung dan uji Triaksial UU,
7. Nilai penurunan tidak diperhitungkan,
8. Pengujian dilakukan di Laboratorium Mekanika Tanah Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.

BAB II

TINJAUAN PUSTAKA

Beberapa penelitian laboratorium yang menjadi bahan pertimbangan dan acuan penelitian ini, karena adanya kesamaan metode yang digunakan tetapi untuk bahan aditif dan variasi campuran serta waktu pemeraman yang berbeda.

2.1 Penelitian Tanah Lempung Yang Sejenis

1. Stabilisasi Tanah Menggunakan Kapur

Penelitian kuat geser tanah terhadap kuat dukung tanah lempung dengan variasi campuran kapur karbid, (Prasadja, M.H. 2003). Tujuan dari penelitian ini adalah untuk mengetahui besarnya perubahan kuat dukung tanah setelah dicampur dengan kapur. Pengujian dilakukan sesuai dengan metode standar ASTM. Variasi kadar kapur karbid yang digunakan adalah 0%, 3%, 6%, 9%, 12%, dan 15% terhadap berat kering tanah dengan waktu pemeraman 0 hari, 7 hari, 14 hari, 21 hari dan 28 hari.

Hasil pengujian menunjukkan bahwa terjadi perubahan parameter kuat geser tanah yaitu nilai kohesi (c) semakin meningkat berdasarkan variasi kadar kapur maupun berdasarkan pemeraman begitu juga dengan nilai sudut gesek dalam (ϕ) yang semakin meningkat setelah dicampur dengan kapur karbid. Perubahan tersebut menyebabkan terjadinya peningkatan nilai daya dukung tanah pada kadar kapur karbid optimum. Peningkatan ini seiring dengan bertambahnya waktu pemeraman. Data yang diproleh adalah pada *curling time* 0 hari nilai q_u adalah 25,079 kg/cm², *curling time* 7 hari nilai q_u meningkat sebesar 66,12% yaitu 368,25 kg/cm², *curling time* 14 hari nilai q_u meningkat sebesar 66,94% yaitu 379,16 kg/cm², *curling time* 21 hari nilai q_u meningkat sebesar 77,23% yaitu 584,405 kg/cm², *curling time* 28 hari nilai q_u meningkat sebesar 85,35% yaitu 950,12 kg/cm².

2. Stabilisasi Tanah Menggunakan Semen

Penelitian Penggunaan *Portland Cement* dan *Clean Set Cement* pada stabilisasi tanah dasar untuk sub grade jalan raya, (Hendriyanto, 1996). Tujuan dari penelitian ini adalah mengetahui nilai kekuatan tanah dasar dengan menggunakan metode uji CBR dan UCS. Tinjauan mengenai daya serap air dari kedua metode ini juga dilakukan untuk mengetahui daya stabilisasi pada tanah lempung dengan kandungan atau kadar air tinggi. Prosentase campuran bahan stabilisator sebanyak 3%, 6%, 9% dan *curing time* 3 hari dan 9 hari.

Hasil pengujian diketahui bahwa tanah dasar yang diberi bahan stabilisator memiliki kekuatan yang cenderung meningkat yaitu nilai kohesi (*c*) semakin bertambah besar berdasarkan variasi *Clean Set Cement* maupun berdasarkan pemeraman begitu juga dengan nilai sudut gesek dalam (ϕ) yang semakin meningkat setelah dicampur dengan semen. Sesuai dengan meningkatnya kadar stabilisator yang diberikan atau dengan kata lain bahwa kenaikan kekuatan tanah dasar (nilai CBR dan UCS) berbanding lurus dengan penambahan bahan stabilisator yang diberikan pada tanah tersebut.

3. Stabilisasi Tanah Menggunakan Kalsit

Penelitian stabilisasi tanah lempung dengan kalsit (Rully dan Youshef, 2002). Tujuan penelitian adalah mengetahui seberapa besar kemampuan kalsit sebagai stabilisator. Variasi kadar kalsit yang digunakan 0%, 2%, 4%, 6%, 8%. Pengujian yang dilakukan adalah uji CBR, uji Tekan Bebas, uji Geser Langsung.

Hasil penelitian uji CBR pemeraman nilainya meningkat dari 10,50% pada tanah asli menjadi 42,00% pada tanah kalsit 6% dengan pemeraman 21 hari, sedangkan uji CBR rendaman nilainya meningkat dari 2,81% pada tanah asli menjadi 3,63% pada tanah kalsit 6% dengan pemeraman 4 hari. Hasil pengujian Tekan Bebas menunjukkan nilai tegangan (*qu*) mengalami kenaikan dengan nilai *qu* tanah asli sebesar $3,14 \text{ kg/cm}^2$ setelah dicampur kalsit 6% menjadi $5,80 \text{ kg/cm}^2$, sedangkan nilai kohesi (*c*) tanah asli $1,47 \text{ kg/cm}^2$ turun menjadi $1,08 \text{ kg/cm}^2$ pada tanah kalsit 6%.

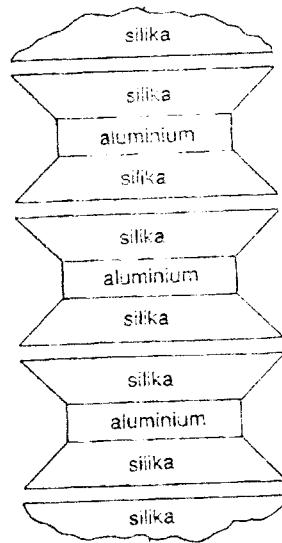
BAB III

LANDASAN TEORI

3.1 Tanah Lempung

Tanah lempung merupakan partikel-partikel berukuran koloid dengan diameter butiran lebih kecil dari 0,002 mm. Partikel lempung dapat berbentuk seperti lembaran yang mempunyai permukaan khusus sehingga tanah lempung mempunyai sifat yang sangat dipengaruhi oleh gaya-gaya permukaan. Terdapat kira-kira 15 macam mineral yang diklasifikasikan sebagai mineral lempung (Kerr, 1959). Diantaranya terdiri dari kelompok: *Montmorillonite, Illite, Kaolinite*.

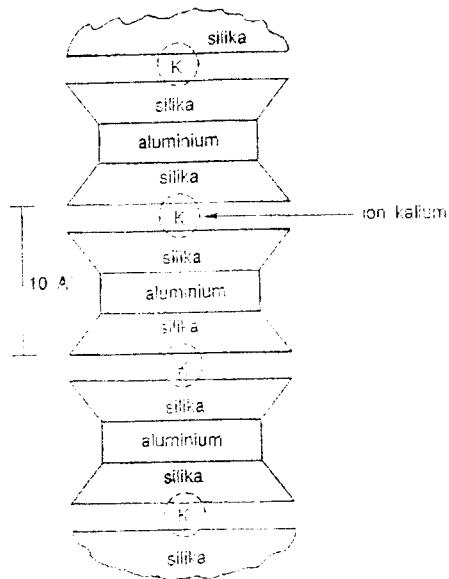
Montmorillonite, disebut juga dengan smectite adalah mineral yang dibentuk oleh dua lembaran silika dan satu lembaran aluminium (gibbsite). Tanah yang mengandung montmorillonite sangat mudah mengembang oleh tambahan kadar air, yang selanjutnya tekanan pengembangannya dapat merusak struktur ringan dan perkerasan jalan raya. (Hary Cristady H, 1992).



Gambar 3.1 Diagram skematik struktur *montmorillonite* (Lambe, 1953)

Sumber : Hardiyatmo, H.C, 1992, Mekanika Tanah I, Hal 17

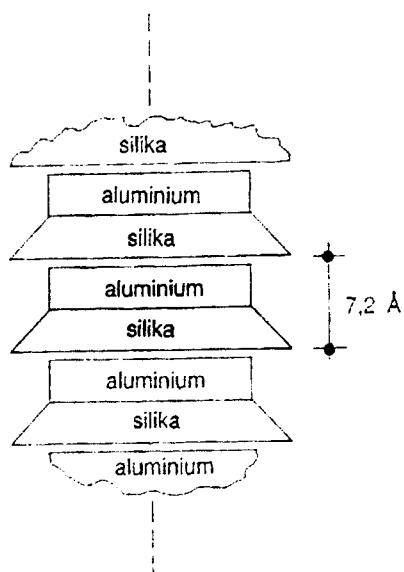
Illite adalah bentuk mineral lempung yang terdiri dari mineral-mineral kelompok illite. Bentuk susunan dasarnya terdiri dari sebuah lembaran aluminium oktahedra yang terikat diantara dua lembaran silika tetrahedra. Susunan illite tidak mengembang oleh gerakan air diantara lembaran-lembarannya. (Hary Cristady H, 1992).



Gambar 3.2 Diagram skematik struktur *illite* (*Lambe, 1953*)

Sumber : Hardiyatmo, H.C, 1992, Mekanika Tanah 1, Hal 18

Kaolinite merupakan mineral dari kelompok kaolin, terdiri dari susunan satu lembaran silika tetrahedra dengan satu lembaran aluminium oktahedra. Mineral ini stabil dan air tidak dapat masuk diantara lempengannya untuk menghasilkan pengembangan atau penyusutan pada sel satuan. (Hary Cristady H, 1992).



Gambar 3.3 Diagram skematik struktur *kaolinite* (Lambe, 1953)

Sumber : Hardiyatmo, H.C, 1992, Mekanika Tanah, Hal16

3.2 Sifat Tanah Lempung

Tanah lempung mempunyai sifat-sifat sebagai berikut :

- Mempunyai indeks plastisitas lebih besar dari 7 (Tabel 2.1).

Tabel 3.1 Nilai Indeks Plastisitas dan Macam Tanah

PI	Sifat	Macam Tanah	Kohesi
0	Non Plastis	Pasir	Non Plastis
<7	Plastisitas rendah	Lanau	Kohesif sebagian
7-17	Plastisitas sedang	Lempung berlanau	Kohesif
>17	Plastisitas tinggi	Lempung	Kohesif

(Sumber: Mekanika Tanah, Harry Christady Hardiyatmo, 1992)

- Berukuran koloid (lebih kecil dari 0,002 mm).
- Termasuk tanah berbutir halus (lolos saringan no. 200 lebih dari 50%).

Untuk memperjelas sifat tanah lempung maka dibuat Tabel 2.2 sebagai berikut.

Tabel 3.2 Sifat Tanah Lempung

Tipe tanah	Sifat	Uji lapangan
Lempung	Sangat lunak	Meleleh diantara jari-jari ketika diperas
	Lunak	Dapat diperas dengan mudah
	Keras	Dapat diperas dengan tekanan jari yang kuat
	Kaku	Tidak dapat diremas dengan jari, tapi dapat digencet dengan ibu jari
	Sangat kaku	Dapat digencet dengan kuku ibu jari

(Sumber: Mekanika Tanah 1, R.F CRAIG, 1989)

Tabel 3.3 Berat Jenis dari Beberapa Jenis Tanah

Jenis Tanah	Berat Jenis (Gs)
Kerikil	2,65-2,68
Pasir	2,65-2,68
Lanau tak Organik	2,62-2,68
Lempung Organik	2,58-2,75
Lempung tak Organik	2,68-2,75
Humus	1,37
Gambut	1,25-1,80

(Sumber: Mekanika Tanah, Hary Christady Hardiyatmo, 1992)

3.3 Abu Vulkanik Merapi

Abu vulkanik adalah abu yang berasal dari aktivitas letusan gunung berapi. Dalam penelitian ini abu vulkanik yang digunakan adalah abu vulkanik dari Gunung Merapi di Yogyakarta.

Berdasarkan pemeriksaan dengan parameter fisika dan kimia yang dilakukan oleh Balai Teknik Kesehatan Lingkungan (BTKL) Yogyakarta, abu vulkanik Gunung Merapi Mengandung komposisi Kimia seperti yang tercantum pada Tabel 3.4 berikut ini.

daya dukung yang cukup baik. Hal ini dapat diatasi dengan melakukan perbaikan tanah dengan menggunakan metode stabilisasi tanah.

Menurut Bowles J.E (1984), Usaha stabilisasi tanah bertujuan untuk :

- (a) Meningkatkan kuat dukung tanah dengan meningkatkan kepadatan (*density*) tanah,
- (b) Menurunkan nilai permeabilitas tanah,
- (c) Menurunkan nilai kompresibilitas.

3.5 Jenis-jenis Stabilitasi Tanah

Dalam suatu pekerjaan konstruksi, tanah disyaratkan mampu mendukung beban konstruksi tersebut. Sehingga perlu adanya usaha untuk memperbaiki sifat-sifat tanah yang biasa disebut dengan Stabilisasi Tanah.

Stabilisasi dapat berupa penambahan atau penggantian material baru, penambahan bahan kimia, pemasangan, pemanasan dan pendinginan. Secara garis besar ada tiga macam stabilisasi yaitu stabilisasi mekanik, stabilisasi fisik dan stabilisasi kimia. Ingels dan Metcalf (1977) memberikan beberapa metode pelaksanaan stabilisasi tanah dibawah ini.

1. Stabilisasi Mekanik

Stabilisasi mekanik adalah stabilisasi yang dilakukan untuk mendapatkan kepadatan tanah yang maksimum yang dilakukan dengan menggunakan peralatan mekanis seperti mesin gilas (*roller*), benda berat yang dijatuhkan (*pounder*), ledakan (*eksplosif*), tekanan statis dan sebagainya. Inti dari stabilitas ini adalah mengurangi volume pori, sehingga angka pori berkurang yang menyebabkan kepadatan tanah meningkat.

2. Stabilisasi Fisik (Thermal)

Stabilisasi fisik adalah stabilisasi yang dilakukan untuk merubah sifat-sifat tanah dengan cara pemanasan, pendinginan dan menggunakan arus listrik. Salah satu jenis stabilisasi fisik yang sering dipakai adalah pemanasan, sebagai contoh pembuatan batu bata, pembuatan genteng tanah dan lain sebagainya.

3. Stabilisasi Kimia

Stabilisasi kimia adalah stabilisasi yang dilakukan dengan cara memberikan bahan kimia pada tanah sehingga mengakibatkan terjadinya perubahan sifat-sifat tanah tersebut. Pencampuran bahan kimia yang sering dilakukan adalah dengan menggunakan semen Portland, kapur, abu batubara dan lain sebagainya. Stabilisasi ini membutuhkan waktu untuk terjadinya reaksi pozzolan yaitu dengan pemeraman (Curing Time).

3.6 Sifat-sifat Tanah

3.6.1 Sifat Fisik Tanah

Pengujian sifat fisik tanah merupakan pengujian untuk mengetahui warna, bentuk butiran, dan ukuran butiran. Adapun pengujian yang dilakukan pada penelitian ini hanya terbatas untuk mengetahui ukuran butirannya.

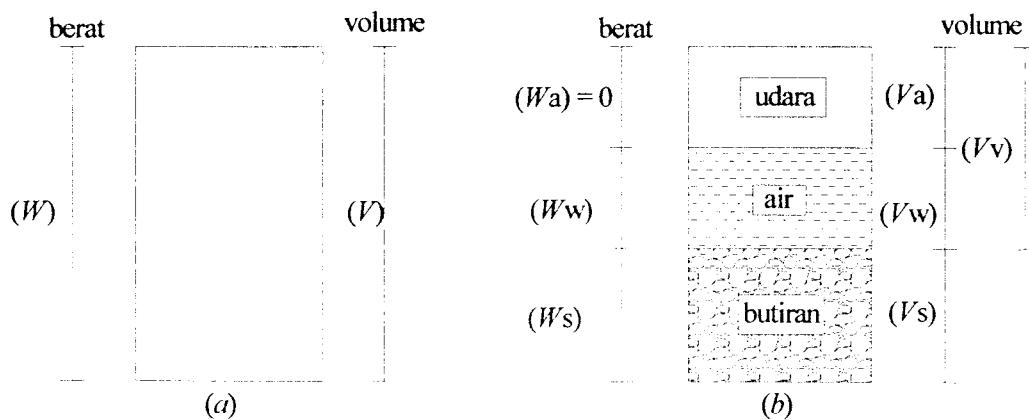
3.6.1.1 Uji Hidrometer

Untuk tanah berbutir halus (butir-butir tanah yang memiliki diameter lebih kecil dari 0,075 mm atau yang lolos saringan no. 200), agar dapat diketahui ukuran butirannya dapat dilakukan dengan pengujian hydrometer. Analisis hidrometer didasarkan pada prinsip pengendapan (sedimentasi) butir-butir tanah dalam air.

3.6.1.2 Analisa Distribusi Butiran

Tanah berbutir kasar atau tanah yang memiliki diameter butiran tanah yang lebih besar dari 0,075 mm atau yang tertahan saringan no. 200 dapat dilakukan dengan cara penyaringan. Tanah uji disaring melewati susunan saringan standar ASTM D 422-72.

3.6.2 Sifat Mekanis Tanah



Gambar 3.4 Diagram Fase Tanah (Hardiyatmo HC, 1992)

Dari gambar tersebut dapat diambil persamaan sebagai berikut :

dan

dengan :

Ws = berat butiran padat

Ww = berat air

V_s = volume butiran padat

V_w = volume air

Va = volume udara

Vv = volume pori

Berat udara (Wa) dian

lah yang dipakai untuk menyatakan hubur

Beberapa istilah yang dipakai untuk menyatakan hubungan-hubungan antara jumlah butiran, air dan udara dalam tanah adalah sebagai berikut :

a. Kadar Air (w)

Kadar Air (w), juga disebut water content didefinisikan sebagai perbandingan antara berat air dan berat butiran padat dari volume tanah yang diteliti.

dengan : w = kadar air

W_w = berat

W_s = berat butiran

b. Berat Volume Tanah (γ)

Berat Volume Tanah (γ) adalah berat tanah per satuan volume, dengan rumus dasar :

dengan : γ = berat volume

V = volume total

c. Berat Volume Tanah Kering (γ_k)

Berat volume tanah kering (γ_k) didapat dari rumus :

d. Berat Jenis (*Specific Gravity, Gs*)

Berat jenis adalah perbandingan antara volume butiran tanah dengan berat volume air.

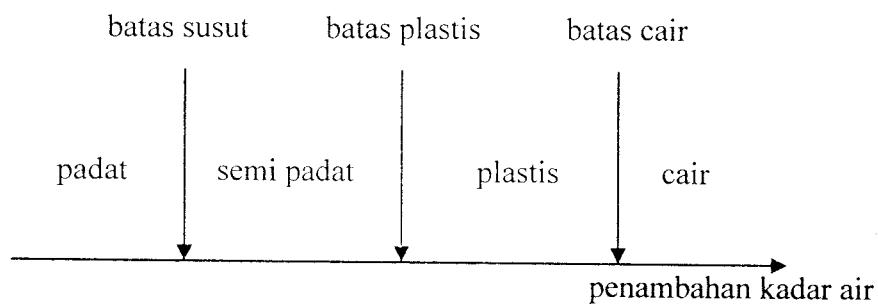
dengan : γ_s = berat volume butiran

γ_w = berat volume air

V_s = volume tanah

3.6.3 Batas-batas Atterberg

Suatu hal yang penting pada tanah berbutir halus adalah sifat plastisitasnya. Plastisitas ini disebabkan oleh adanya partikel mineral lempung dalam tanah. Plastisitas digambarkan sebagai kemampuan tanah dalam menyesuaikan perubahan bentuk pada volume yang konstan tanpa retak-retak atau remuk. Kedudukan fisik tanah berbutir halus pada kadar air tertentu disebut konsistensi. Konsistensi tergantung pada gaya tarik antar partikel mineral lempungnya. Batas-batas Atterberg tersebut adalah batas cair, batas plastis dan batas susut. Kedudukan batas konsistensi dari tanah kohesif disajikan dalam Gambar 3.2 berikut ini.



Gambar 3.5 Batas-batas Atterberg (Hardiyatmo HC, 1992)

3.6.3.1 Batas Cair (*Liquid Limit*)

Batas cair (LL), didefinisikan sebagai kadar air tanah pada batas antara keadaan cair dan keadaan plastis, yaitu batas plastis dari daerah plastis.

3.6.3.2 Batas Plastis (*Plastic Limit*)

Batas plastis (PL), didefinisikan sebagai kadar air pada kedudukan antara daerah plastis dan semi padat, yaitu persentase kadar air dimana tanah dengan diameter silinder 3,2 mm mulai retak-retak ketika digulung.

3.6.3.3 Batas Susut (*Shrinkage Limit*)

Batas Susut (SL), didefinisikan sebagai kadar air pada kedudukan antara daerah semi padat dan padat, yaitu persentase kadar air dimana pengurangan kadar air selanjunya tidak mengakibatkan perubahan volume tanahnya.

3.6.3.4 Indeks Plastisitas (*Plasticity Index*)

Indeks Plastisitas merupakan interval kadar air dimana tanah masih bersifat plastis. Indek Plastisitas menunjukkan sifat keplastisan tanah. Indek Plastisitas dapat dihitung dengan persamaan 3.8 berikut ini.

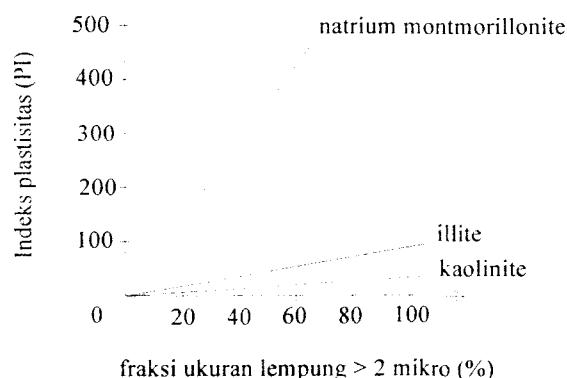
dengan : WL = batas cair

WP = batas plastis

Batasan mengenai indek plastisitas, sifat, macam tanah, dan kohesinya diberikan oleh Atterberg terdapat dalam Table 3.1.

3.6.3.5 Aktivitas

Berdasarkan pengujian laboratorium pada beberapa tanah (Skempton, 1953), diperoleh bahwa indeks plastisitas berbanding langsung dengan persen fraksi ukuran lempungnya (yaitu persen dari berat yang lebih kecil dari ukuran 0,002 mm), seperti yang diberikan dalam Gambar 3.6 berikut ini.



Gambar 3.6 Variasi indeks plastis dengan persen fraksi lempung
 (Sumber : Skempton, 1953)

Dari hasil pengamatan ini, Skempton (1953) mendefinisikan parameter A yang disebut aktivitas.

$$A = \frac{PI}{C} \quad \dots \dots \dots \quad (3.9)$$

dengan : A = Aktivitas

PI = Indeks Plastisitas

C = Persentase Lempung Lolos Saringan 0,002 mm

Tabel 3.5 Tabel Nilai Aktivitas Tanah

Nilai Aktivitas	Kategori Tanah
$A \leq 0,75$	Tidak Aktif
$0,75 < A \leq 1,25$	Normal
$A > 1,25$	Aktif

(Skempton, 1953)

Tabel 3.6 Aktivitas Mineral Lempung

Mineral	Aktifitas (A)
Montmorillonite	1-7
Illite	0,5-1
Kaolinite	0,5
Halloysite (2H ₂ O)	0,5
Holloysite (4H ₂ O)	0,1
Attapulgite	0,5-1,2
Allophane	0,5-1,2

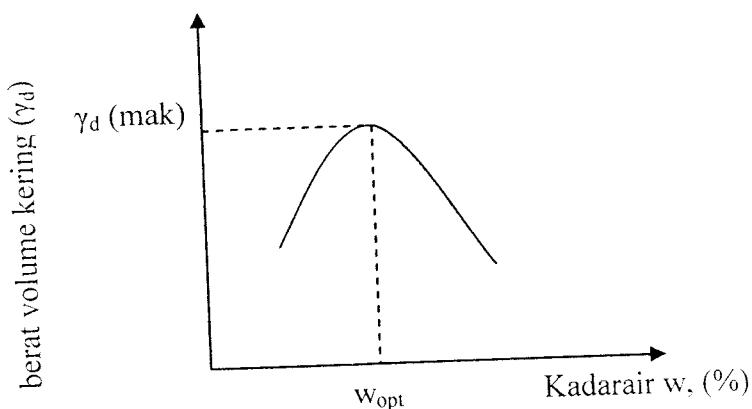
(Mitchell, 1976)

3.6.4 Uji Proktor Standar

Pengujian ini dilakukan untuk mencari hubungan kadar air dengan berat volume tanah, dan untuk mengevaluasi tanah agar memenuhi persyaratan kepadatan. Terdapat satu nilai kadar air optimum tertentu untuk mencapai nilai berat volume kering maksimumnya.

Derajat kepadatan tanah diukur dari berat volume keringnya. Hubungan berat volume kering (γ_k) dengan berat volume basah (γ_b) dan kadar airnya (w), dinyatakan pada persamaan 3.6.

Kurva yang dihasilkan dari pengujian memperlihatkan nilai kadar air yang terbaik untuk mencapai berat volume kering terbesar atau kepadatan maksimum. Kadar air pada keadaan ini disebut kadar air optimum (Optimum Moisture Content, OMC) seperti pada Gambar 3.7 berikut ini.



Cambar 3.7 Kurva hubungan kadar air dan berat volume kering.

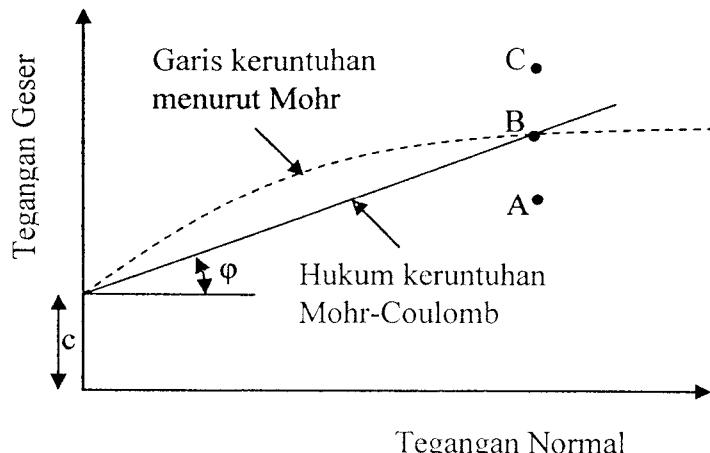
(Sumber : Hardiyatmo HC, 1992)

3.6.5 Uji Geser Langsung (*Direct shear test*)

Menurut teori Mohr (1910) bahwa keruntuhan suatu bahan dapat terjadi oleh akibat adanya kombinasi keadaan kritis dari tegangan normal dan tegangan geser. Hubungan fungsi antara tegangan normal dan tegangan geser pada bidang runtuhnya dapat dinyatakan dengan persamaan ini.

dengan : τ = tegangan geser (pada saat runtuh)
 σ = tegangan normal

Garis keruntuhan dapat digambarkan dengan menggunakan Kurva criteria keruntuhan Mohr dan Coulomb sebagai berikut.



Gambar 3.8 Kriteria keruntuhan Mohr dan Coulomb

(Sumber : Hardiyatmo HC, 1992)

Menurut Coulomb (1776) kekuatan geser tanah dinyatakan dengan persamaan berikut ini.

dengan :

τ = kuat geser tanah

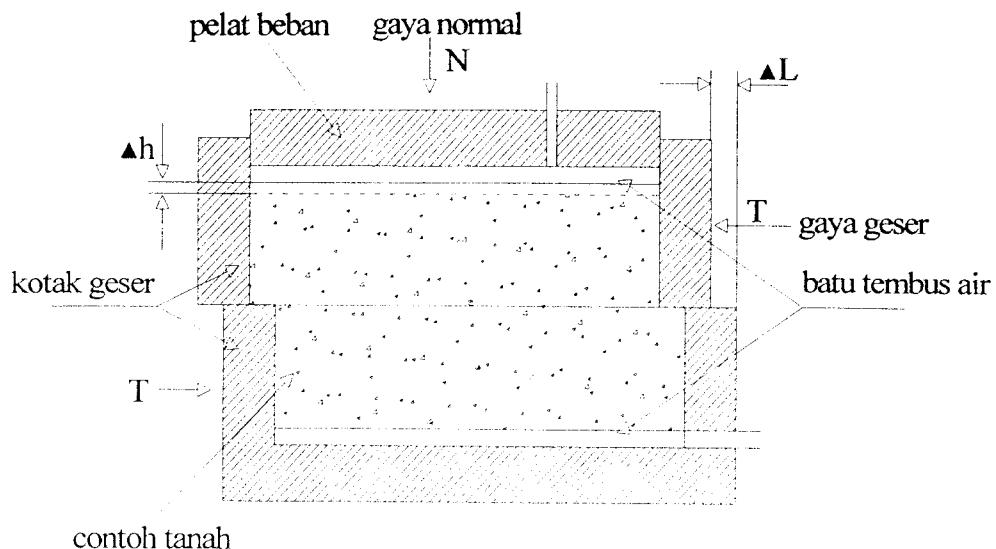
c = kohesi tanah

ϕ = sudut gesek dalam tanah

σ = tegangan normal pada bidang tanah

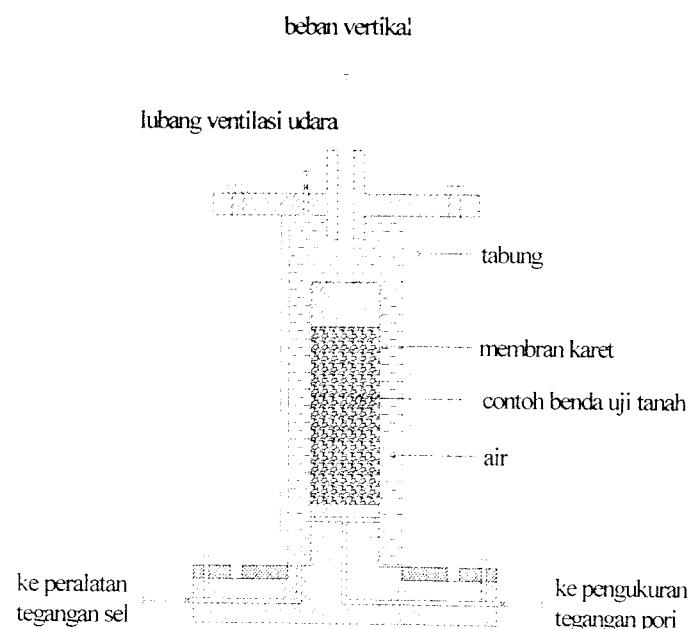
Pengujian Geser Langsung bertujuan untuk menentukan besar parameter geser langsung pada kondisi *Unconsolidated Undrained*. Parameter geser tanah terdiri atas sudut gesek dalam (ϕ), dan cohesi (c). Kondisi *Unconsolidated* berarti pelaksanaan penggeseran dilakukan sebelum benda uji mengalami konsolidasi sedangkan kondisi *Undrained* adalah selama waktu penggeseran berlangsung air pori tanah tidak diberi kesempatan untuk mengalir keluar.

Adapun alat uji geser langsung dapat dilihat pada Gambar 3.9 dibawah ini.



Gambar 3.9 Alat uji geser langsung (Hardiyatmo HC, 1992)

3.6.6 Pengujian Triaksial Type Unconsolidated Undrained (UU)



Gambar 3.10 Alat pengujian Triaksial UU (Hardiyatmo HC, 1992)

BAB IV

METODE PENELITIAN

4.1 Bahan Penelitian

a. Tanah

Tanah yang digunakan dalam penelitian ini adalah tanah lempung jenis ekspansif yang berasal dari daerah Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta.

b. Abu Vulkanik Merapi

Abu Vulkanik ini diambil dari abu letusan gunung Merapi yang terletak didaerah Kali Adem, Cangkringan, Pakem, Sleman, Yogyakarta.

c. Air

Air diambil dari PDAM yang berada di Laboratorium Mekanika Tanah FTSP, Universitas Islam Indonesia.

4.2 Alat Penelitian

Alat yang digunakan pada penelitian ini adalah semua alat yang berhubungan dengan penelitian ini dan berkaitan dengan pengujian sifat fisik tanah dan sifat mekanik tanah berdasarkan Standarisasi American Society for Testing Material (ASTM) yang berada di Laboratorium Mekanika Tanah FTSP, Universitas Islam Indonesia.

4.3 Proses Penelitian

Penelitian ini dilaksanakan dalam tiga tahap, yaitu persiapan, pekerjaan lapangan, pekerjaan laboratorium.

4.3.1 Tahap Persiapan

Tahap persiapan meliputi :

- a. Studi Pendahuluan,

4.4 Model Sampel Pengujian yang akan dilaksanakan

Jenis-jenis pengujian yang akan dilaksanakan pada uji dilaboratorium adalah sebagai berikut.

Tabel 4.1 Jenis Pengujian Yang Dilakukan

Uji yang dilaksanakan	Jenis Pengujian
Sifat-sifat Tanah	<ul style="list-style-type: none"> ➤ Batas-batas Konsistensi Tanah ➤ Hidrometer ➤ Analisis Saringan
Kepadatan Optimum	<ul style="list-style-type: none"> ➤ Proktor Standar
Kuat Geser	<ul style="list-style-type: none"> ➤ Geser Langsung ➤ Triaksial Tipe UU

Pengujian dan variasi campuran abu vulkanik Merapi yang akan dilaksanakan pada uji geser langsung dan uji Triaksial tipe UU adalah sebagai berikut.

Tabel 4.2 Sampel Pengujian Geser Langsung Untuk Tanah Asli

Sampel	Variasi Abu Vulkanik	Jumlah Benda Uji	Total Benda Uji
Tanah Lempung (Wopt)	0 %	6 sampel	6 sampel

Tabel 4.3 Sampel Pengujian Geser Langsung Dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi

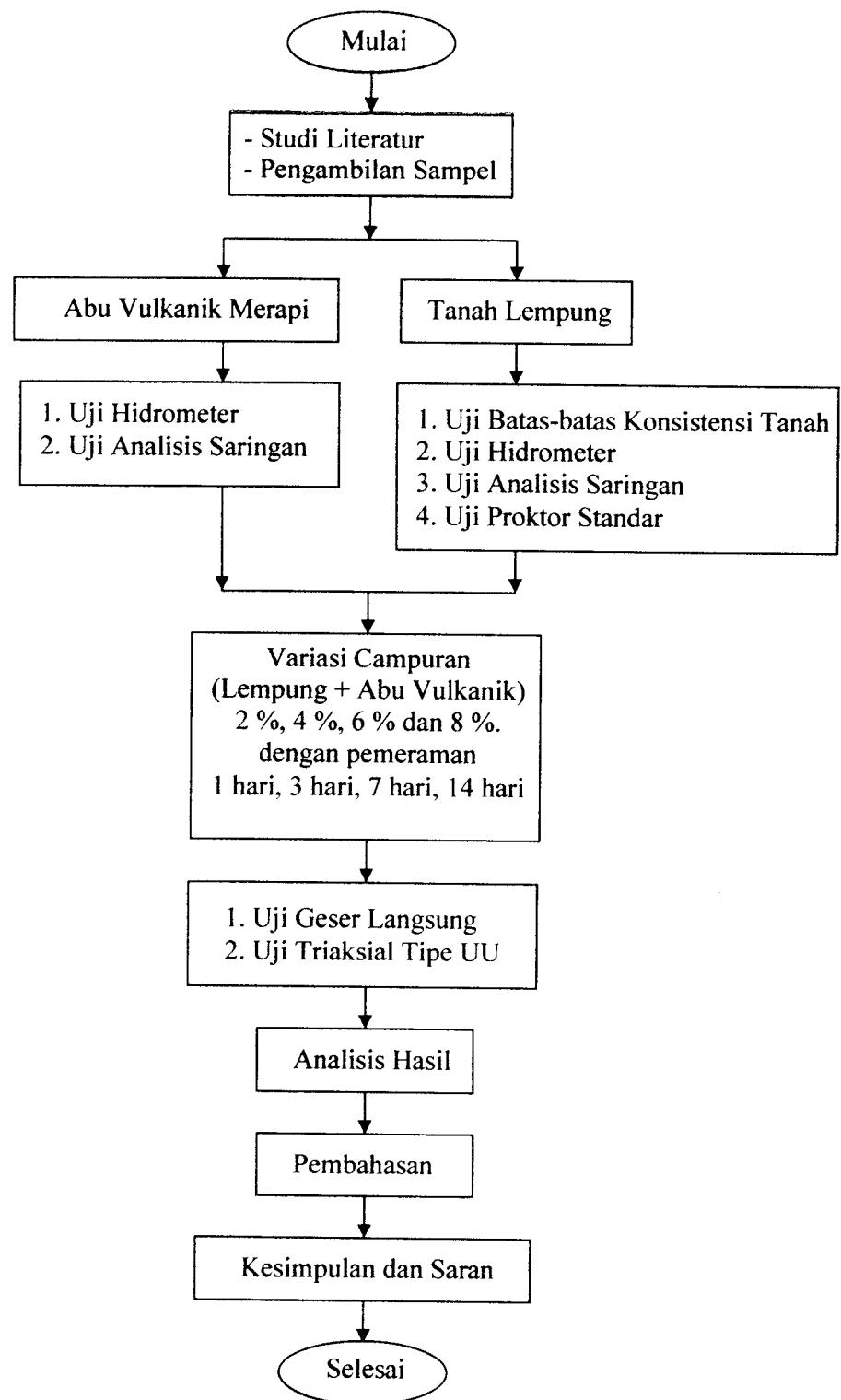
Variasi	Pemeraman					Jml Benda Uji
	0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari	
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 2 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 4 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 6 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 8 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Total Benda Uji						120 smpl

Tabel 4.4 Sampel Pengujian Triaksial Tipe UU Untuk Tanah Asli

Sampel	Variasi Abu Vulkanik	Jumlah Benda Uji	Total Benda Uji
Tanah Lempung (Wopt)	0 %	6 sampel	6 sampel

Tabel 4.5 Sampel Pengujian Triaksial Tipe UU Dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi

Variasi	Pemeraman					Jml Benda Uji
	0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari	
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 2 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 4 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 6 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Wtnh opt. + Abu Vulkanik 8 %	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	6 smpl	30 smpl
Total Benda Uji						120 smpl



Gambar 4.1 Bagan Alir Penelitian

BAB V

HASIL PENELITIAN

Pada bab ini akan dijelaskan hasil penelitian yang telah dilakukan penulis terhadap tanah lempung asli, tanah lempung yang telah distabilisasi dengan menggunakan abu vulkanik (Abu Merapi) dengan berbagai variasi campuran.

5.1 Sifat Tanah

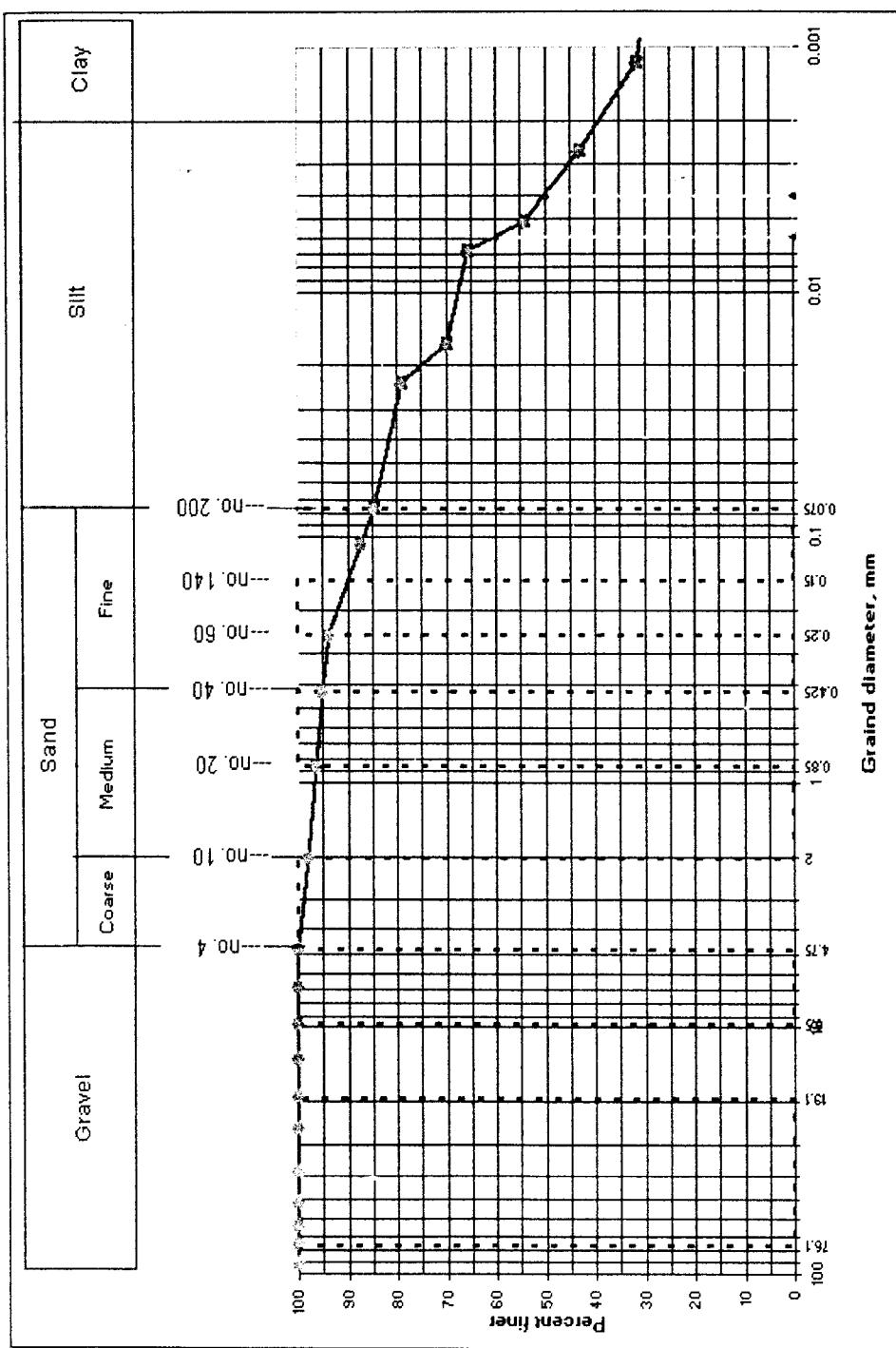
Pengujian sifat tanah meliputi sifat fisik dan sifat mekanik, untuk pengujian sifat fisik tanah meliputi: Uji Hidrometer, Analisis Distribusi Butiran. Pengujian sifat mekanik meliputi: Kadar Air, Berat Volume Tanah, Berat Volume Tanah Kering, Berat Jenis, Batas-Batas Atterberg (Batas Cair, Batas Plastis, Batas Susut, Indeks Plastisitas, Aktivitas), Uji Proctor Standar, Sedangkan untuk mengetahui nilai parameter Sudut Geser Dalam dan Kohesi diperoleh dengan Uji Geser Langsung dan Triaksial TipeUU.

5.1.1 Sifat Fisik Tanah

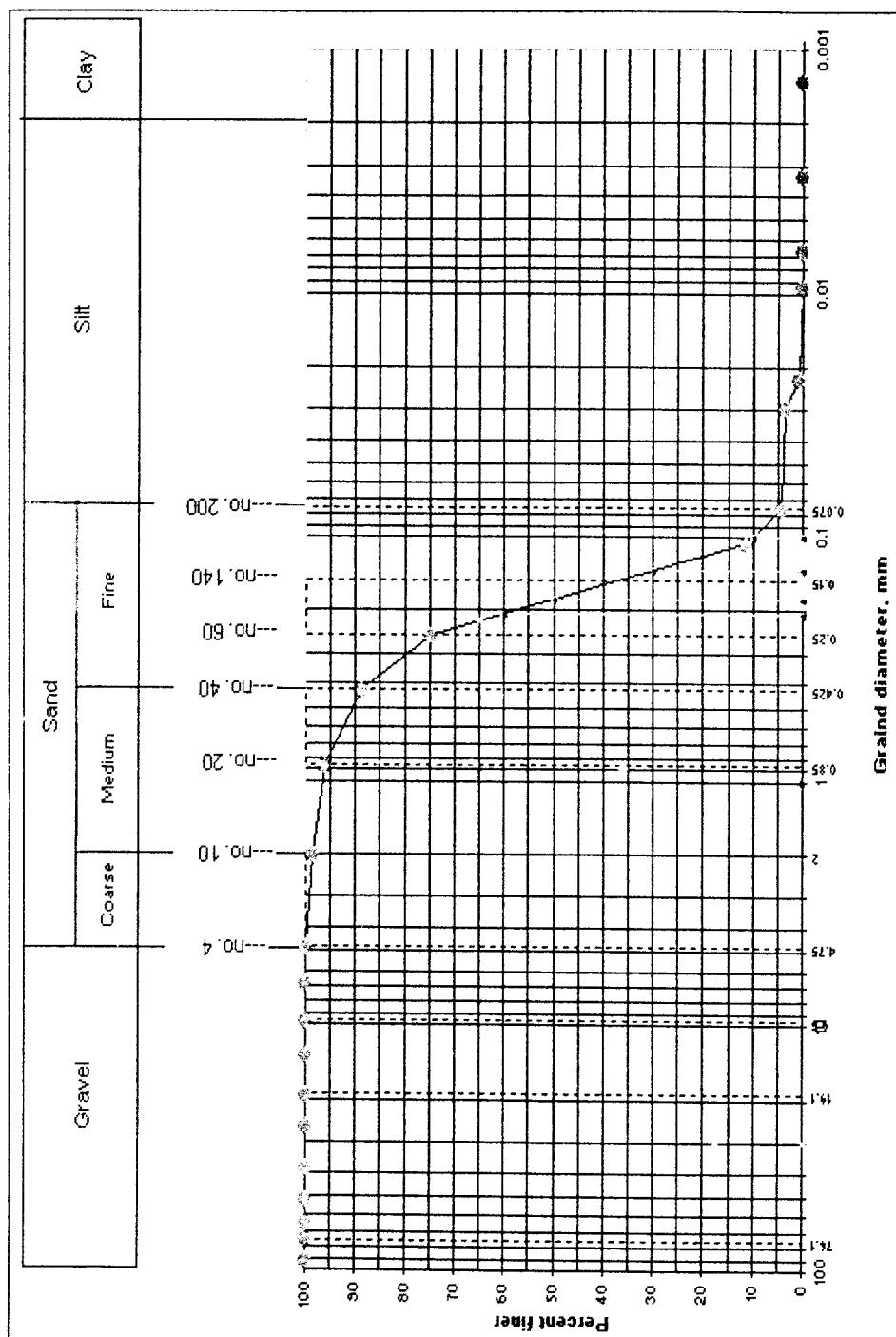
Tujuan dari pengujian ini adalah untuk mengetahui butiran-butiran tanah serta prosentase berdasarkan klasifikasi jenis tanah.

5.1.1.1 Pengujian Hidrometer

Pengujian ini untuk mengetahui ukuran diameter butiran tanah yang lebih kecil dari 0.075 mm atau butiran yang lolos saringan no. 200. Hasil pengujian hidrometer seperti pada Tabel 5.1 dan Tabel 5.2 berikut ini.



Gambar 5.1 Grafik Hasil Analisis Butiran Tanah Lempung



Hasil dari grafik analisis butiran diatas dapat dilihat pada Tabel 5.3 maka diperoleh data sebagai berikut, kemudian persentase tanah lolos tersebut diplotkan kedalam klasifikasi tanah sistem USCS sehingga diketahui jenis tanah yang diujikan.

Tabel 5.3 Persentase Analisa Butiran Tanah

Kriteria tanah	Tanah Lempung	Abu Vulkanik Merapi
% Pasir	15.799	96.9475
% Lanau	45.701	3.0525
% Lempung	38.5	0.000

5.2 Sifat Mekanik Tanah

1. Pengujian Kadar Air

Pengujian kadar air bertujuan untuk menentukan besarnya kadar air yang terkandung dalam tanah. Hasil dari pengujian kadar air dapat dilihat pada Tabel 5.4 berikut ini.

Tabel 5.4 Hasil Pengujian Kadar Air

1	No Sampel	I		II	
		1	2	1	2
2	No Pengujian				
3	Berat Conteiner (W_1) gram	21.75	22.13	22	21.43
4	Berat Cont + tanah basah (W_2) gram	41.26	43.39	46.68	40.14
5	Berat Cont + tanah kering (W_3) gram	36.10	37.76	40.15	35.07
6	Berat Air ($W_2 - W_3$) gram	5.16	5.63	6.53	5.07
7	Berat tanah kering ($W_3 - W_1$) gram	14.35	15.63	18.15	13.64
8	Kadar air (w) (%)	35.9582	36.0205	35.9780	37.1701
9	Kadar air rata-rata (w_{rt}) (%)	35.9893		36.5740	
10	Kadar air rata-rata (w_{rt}) (%)	36.2817			

Contoh perhitungan kadar air tanah lempung

$$\begin{aligned} w &= \left[\frac{W_2 - W_1}{W_3 - W_1} \right] \times 100 \% \\ &= \left[\frac{5,16}{14,35} \right] \times 100 \% \\ &= 35,9582 \% \end{aligned}$$

Dari hasil pengujian kadar air tanah didapat nilai rata-rata sebesar 36,2816 %.

2. Pengujian Berat Volume Tanah

Pengujian berat volume bertujuan untuk mengetahui berat volume suatu sampel tanah. Hasil dari pengujian berat volume dapat dilihat pada Tabel 5.5 berikut ini.

Tabel 5.5 Hasil Pengujian Berat Volume Tanah

1	No Sampel	I		II	
		1	2	1	2
2	No Pengujian				
3	Diameter ring (d) cm	6.8	6.9	6.8	6.8
4	Tinggi ring (t) cm	14	14.5	14	14
5	Volume ring (V) cm ³	508.18	541.92	508.18	508.18
6	Berat ring (W ₁) gram	312.3	319.37	312.3	312.3
7	Berat ring + tanah (W ₂) gram	1212.86	1220.34	1203.76	1208.64
8	Berat tanah (W ₂ - W ₁) gram	900.56	900.97	891.46	896.34
9	Berat volume tanah (γ) = gram/cm ³	1.77	1.66	1.75	1.76
10	Berat volume tanah (γ) rata-rata = gram/cm ³	1.72		1.76	
11	Berat volume tanah (γ) rata-rata = gram/cm ³	1.73			

Contoh perhitungan Berat volume tanah

$$\begin{aligned} \gamma &= \frac{W_2 - W_1}{V} \\ &= \frac{(1220,34 - 319,37)}{541,92} \\ &= 1.66 \text{ gr/cm}^3 \end{aligned}$$

Dari hasil pengujian berat volume didapat nilai rata-rata sebesar 1,7382 gr/cm³

3. Pengujian Berat Volume Tanah Kering

Dari hasil pengujian didapatkan nilai berat volume tanah kering seperti pada Tabel 5.6 berikut ini.

Tabel 5.6 Hasil Pengujian Berat Volume Kering

Subject	Benda Uji I	Benda Uji II
Berat Volume Kering (γ_k) (gr/cm ³)	1.30616	1.30677
Rata-rata (γ_k) (gr/cm ³)		1.30647

Dari hasil pengujian berat volume didapat nilai rata-rata sebesar 1,30647 gr/cm³

4. Pengujian Berat jenis

Pengujian berat jenis bertujuan untuk menentukan berat jenis suatu sampel tanah, berat jenis tanah adalah perbandingan antara volume butiran tanah dengan volume air. Hasil dari pengujian berat jenis tanah dan abu vulkanik dapat dilihat pada Tabel 5.7 dan Tabel 5.8 berikut ini.

Tabel 5.7 Berat Jenis Tanah Lempung

1	No test	1	2
2	Wt. Picknometer (W1)	16.4	19.89
3	Wt. Picknometer + dry soil (W2)	22.05	25.23
4	Wt. Picknometer + soil + water (W3)	45.44	48.18
5	Wt. Picknometer + water (W4)	41.95	44.76
6	Temperature (t°)	24.50	24.50
7	Specivig gravity at of water (t°)	0.997205	0.997205
8	Specivig gravity at of water (27,5°)	0.996410	0.996410
7	Wt. Dry soil (Wt)	5.65	5.34
8	A = Wt + W4	47.60	50.10
9	I = A - W3	2.16	1.92
10	Specifig gravity at (t°), Gs = Wt / I	2.62	2.78
11	Specifig gravity at 27,5° = Gs. (Bj t° / Bj t 27,5 °C)	2.6178	2.7835
12	Berat jenis rata-rata	2.701	

Contoh perhitungan berat jenis
Berat jenis tanah pada suhu $t^0 C$

$$\begin{aligned}
 G_s(t) &= \frac{W_s}{W_w} \\
 &= \frac{(W_2 - W_1)}{(W_4 - W_1) - (W_3 - W_2)} \\
 &= \frac{(25,23 - 19,89)}{(44,76 - 19,89) - (48,18 - 25,23)} \\
 &= 2.7835
 \end{aligned}$$

Berat jenis tanah pada suhu $27,5^0 C$

$$\begin{aligned}
 G_s(27,5^0) &= G_s(t) \times \frac{\text{Berat jenis air pada suhu } t^0 C}{\text{Berat jenis air pada suhu } 27,5^0 C} \\
 &= 2.7835 \times \frac{0,997205}{0,99641} \\
 &= 2,7857
 \end{aligned}$$

Tabel 5.8 Berat Jenis Abu Vulkanik Merapi

1	No test	1	2
2	Wt. Picknometer (W1)	16.8	19.93
3	Wt. Picknometer + dry soil (W2)	32.67	35.30
4	Wt. Picknometer + soil + water (W3)	52.25	54.18
5	Wt. Picknometer + water (W4)	42.37	44.75
6	Temperature (t^0)	25.00	25.00
7	Specifig gravity at of water (t^0)	0.997080	0.997080
8	Specifig gravity at of water ($27,5^0$)	0.996410	0.996410
7	Wt. Dry soil (Wt)	15.87	15.37
8	A = Wt + W4	58.24	60.12
9	I = A - W3	5.99	5.94
10	Specifig gravity at (t^0), $G_s = Wt / I$	2.65	2.59
11	Specifig gravity at $27,5^0 = G_s \cdot (Bj t^0 / Bj t 27,5^0 C)$	2.6512	2.5893
12	Berat jenis rata-rata	2.620	

Berat jenis tanah tidak memiliki satuan. Nilai rata-rata berat jenis tanah lempung didapat 2.701, sedangkan nilai rata-rata berat jenis abu Merapi didapat 2,62.

5. Pengujian Batas-Batas Konsistensi Tanah

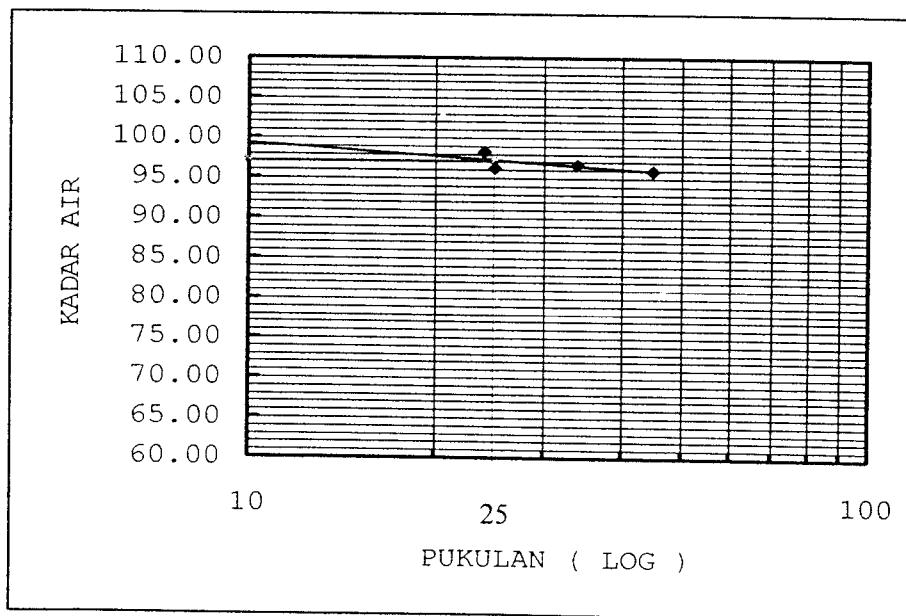
Pengujian ini adalah untuk mengetahui nilai batas-batas konsistensi tanah seperti batas cair, batas plastis dan batas susut tanah, indeks plastisitas.

a. Pengujian Batas Cair

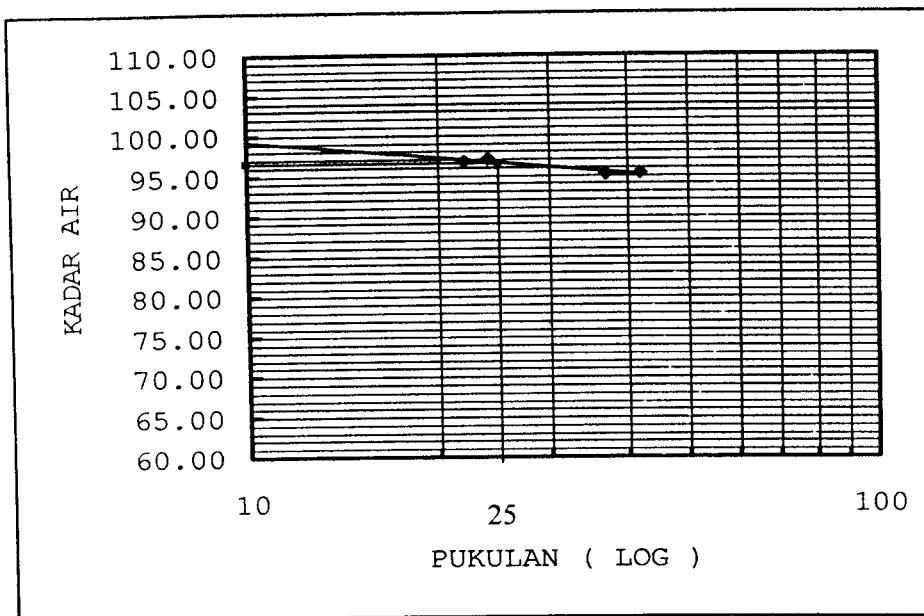
Pengujian ini bertujuan menentukan batas cair tanah dan untuk mengetahui jenis serta sifat-sifat tanah dari bagian tanah yang mempunyai ukuran butir lolos saringan no.40.

1. Pengujian Batas Cair Tanah Asli

Dari hasil pengujian didapat nilai batas cair seperti pada Gambar 5.3 dan Gambar 5.4 berikut ini



Gambar 5.3 Grafik Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli I



Gambar 5.4 Grafik Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli II

Tabel 5.9 Hasil Pengujian Batas Cair Tanah Asli

Jenis Pengujian	Tanah Asli I	Tanah Asli II
Batas Cair (%)	97.20	96.56
Rata-rata (%)		96.88

2. Pengujian Batas Cair Tanah dengan Pencampuran Abu Vulkanik

Dari hasil pengujian didapat nilai batas cair seperti pada Tabel 5.9 sebagai berikut ini.

Tabel 5.10 Hasil Pengujian Batas Cair antara Tanah Lempung dicampur dengan Abu Vulkanik Merapi

No	Campuran	Batas Cair dengan Pemeraman				
		0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari
1	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (2%)	92.60	90.97	87.08	92.63	86.05
2	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (4%)	91.30	85.79	85.75	81.16	76.44
3	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (6%)	88.79	84.25	81.61	75.16	75.41
4	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (8%)	85.36	83.86	80.37	74.90	74.76

Tabel 5.12 Hasil Pengujian Batas Plastis antara Tanah Lempung dicampur dengan Abu Vulkanik Merapi

No	Campuran	Batas Plastis dengan Pemeraman				
		0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari
1	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (2%)	32.84	31.53	33.05	33.45	31.84
2	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (4%)	32.69	29.02	32.87	31.54	31.65
3	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (6%)	31.83	28.07	32.71	31.2	31.27
4	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (8%)	29.09	27.94	32.53	30.95	30.92

c. Pengujian Batas Susut

Pengujian ini bertujuan untuk menentukan kadar air tanah minimum yang masih dalam keadaan semi solid dan merupakan batas antara semi solid dengan solid.

1. Pengujian Batas Susut Tanah Asli

Hasil dari pengujian batas susut tanah asli dapat dilihat pada Tabel 5.13 berikut ini.

Tabel 5.13 Hasil Pengujian Batas Susut tanah Asli

1	No Pengujian (kode sampel)		1
2	Berat jenis tanah		2.701
3	Berat Cawan Susut W1 (gr)	37.75	38.54
4	Berat cawan susut + tanah basah W2 (gr)	59.64	59.76
5	Berat cawan susut + tanah kering W3 (gr)	48.95	50.38
6	Berat air Wa (gr)	= (W2-W3)	10.69
7	Berat tanah Kering Wo (gr)	= (W3-W1)	11.20
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur Wr (gr)		139.88
9	Berat gelas ukur W4 (gr)	60.33	60.33
10	Volume tanah kering Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	5.85
11	Batas Susut Tanah SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	15.20	13.15
12	Batas susut tanah rata-rata SL (%)		14.18

2. Pengujian Batas Susut Tanah dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi

Hasil dari pengujian batas susut tanah dengan pencampuran abu vulkanik dapat dilihat pada Tabel 5.14 berikut ini.

Tabel 5.14 Hasil Pengujian Batas Susut antara Tanah Lempung dicampur dengan Abu Vulkanik Merapi

No	Campuran	Batas Susut dengan Pemeraman				
		0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari
1	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (2%)	14.68	15.50	16.85	22.92	22.40
2	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (4%)	14.27	15.46	18.55	18.44	19.54
3	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (6%)	14.84	17.91	17.78	17.85	22.77
4	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (8%)	17.92	19.17	21.25	20.96	21.44

d. Nilai Indeks Plastisitas

Pengujian ini bertujuan untuk menentukan kadar air tanah minimum yang masih dalam keadaan semi solid dan merupakan batas antara semi solid dengan solid.

1. Nilai Indeks Plastisitas Tanah Asli

Nilai indeks plastisitas tanah asli dapat dilihat pada Tabel 5.15 berikut ini.

Tabel 5.15 Nilai Indeks Plastisitas tanah Asli

Subjek	Benda Uji I (%)	Benda Uji II (%)
Indeks Plastisitas IP	66.79	65.64
Rata-rata IP (%)	66.215	

2. Nilai Indek Plastisitas Tanah dengan Pencampuran Abu Vulkanik Merapi

Nilai indeks plastisitas tanah dengan pencampuran abu vulkanik Merapi dapat dilihat pada Tabel 5.16 berikut ini.

Tabel 5.16 Nilai Indeks Plastisitas antara Tanah Lempung dicampur dengan Abu Vulkanik Merapi

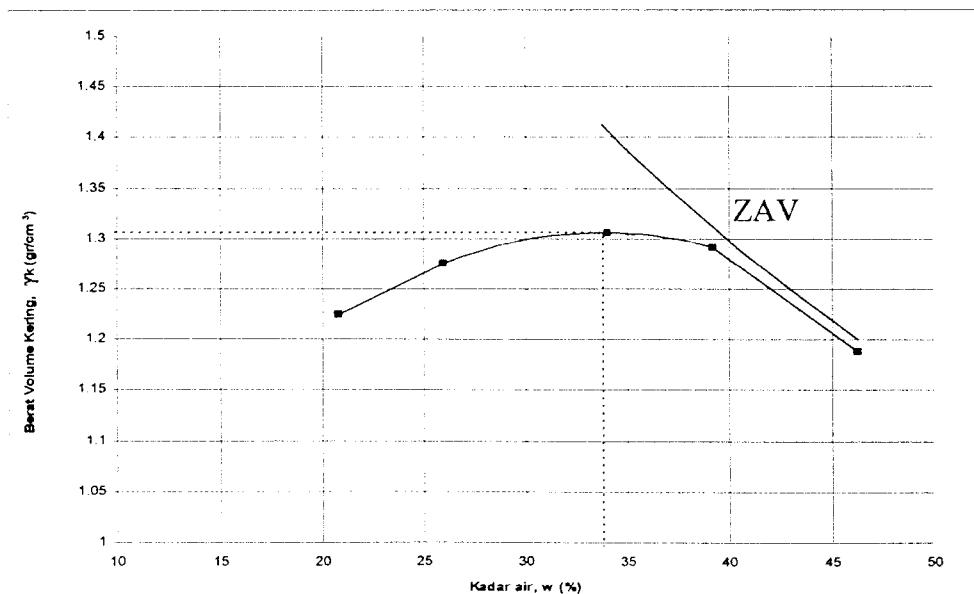
No	Campuran	Indeks Plastisitas dengan Pemeraman				
		0 hari	1 hari	3 hari	7 hari	14 hari
1	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (2%)	59.75	59.44	54.04	59.19	54.2
2	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (4%)	58.60	56.76	52.87	49.61	44.79
3	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (6%)	56.96	56.19	48.90	43.95	44.14
4	Tanah Lempung + Abu Vulkanik (8%)	56.18	55.92	47.84	43.95	43.84

5.3 Pengujian Proctor Standar

Pengujian proctor standar bertujuan untuk mencari nilai kepadatan maksimum (*Maximum Dry Density*) dan kadar air optimum (*Optimum Moisture Content*) dari suatu sampel tanah. Hasil pengujian proctor standar dapat dilihat pada Tabel 5.18 dan Tabel 5.19 berikut ini.

Tabel 5.18 Hasil Pengujian Proctor Standar I

Percobaan	1	2	3	4	5
Kadar air rata-rata (%)	20.78	25.95	34.07	39.20	46.25
Berat volume tanah kering (gr/cm ³)	1.288	1.276	1.306	1.291	1.188



Gambar 5.6 Grafik. Hubungan Kadar Air dengan Berat Volume Tanah Kering I

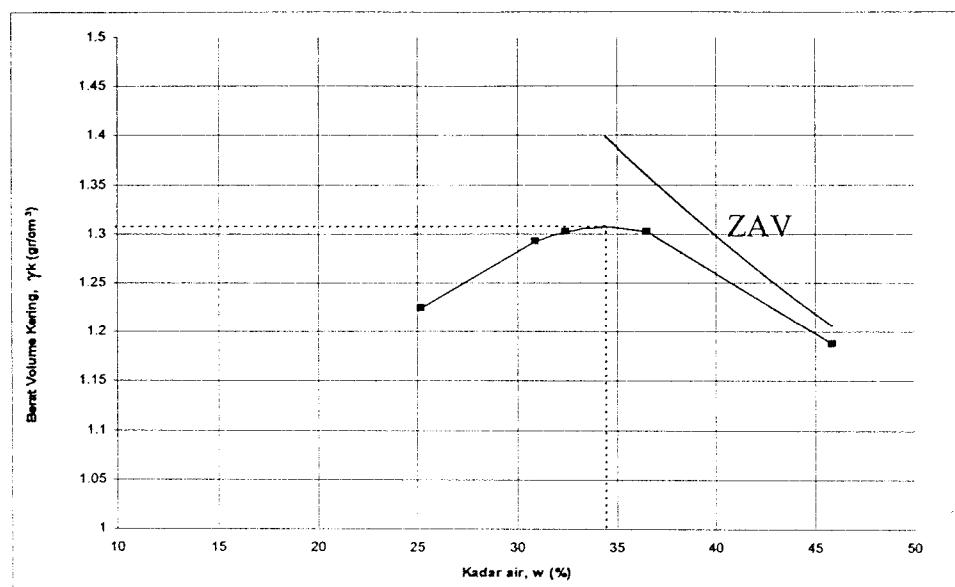
Dari grafik hubungan kadar air dengan berat volume tanah kering, maka didapatkan :

$$\text{Kadar air optimum} = 33.77 \%$$

$$\text{Berat volume kering maksimum} = 1.306 \cancel{1.306} \text{ gr/cm}^3$$

Tabel 5.19 Hasil Pengujian Proctor Standar II

Percobaan	1	2	3	4	5
Kadar air rata-rata (%)	25.19	30.98	32.49	36.53	45.84
Berat volume tanah kering (gr/cm ³)	1.261	1.292	1.302	1.302	1.207

**Gambar 5.7** Grafik Hubungan Kadar Air dengan berat Volume Tanah Kering II

Dari grafik hubungan kadar air dengan berat volume tanah kering, maka didapatkan :

$$\text{Kadar air optimum} = 34.47 \%$$

$$\text{Berat volume kering maksimum} = 1.30677 \text{ gr/cm}^3$$

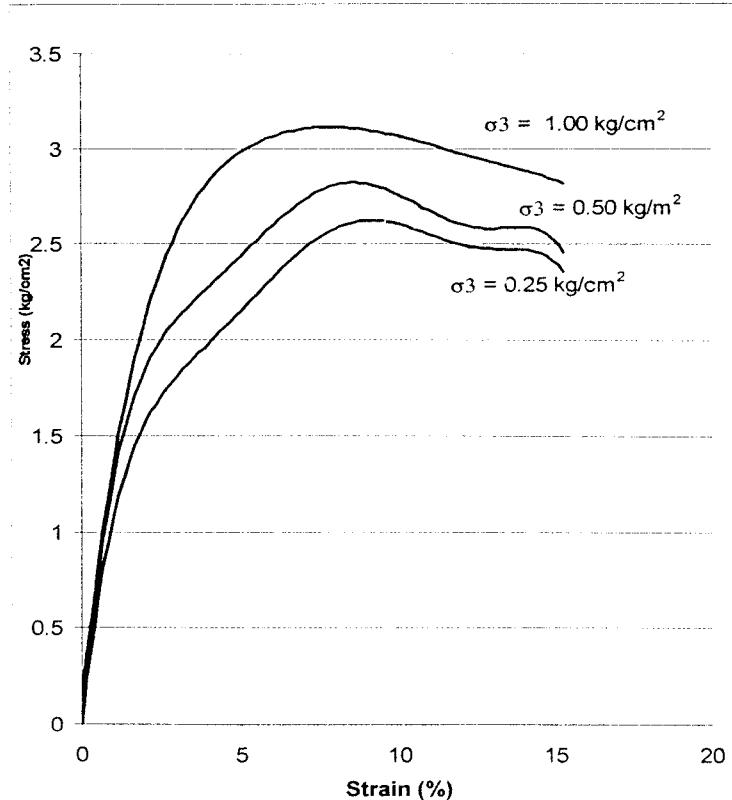
Berdasarkan hasil pengujian Proktor Standar yang terdapat pada Gambar 5.6 berupa kadar air kondisi optimum yaitu sebesar 33.77 %, maka kadar air optimum ini digunakan sebagai pedoman pencampuran sampel benda uji pada pengujian Triaksial UU maupun pengujian Geser Langsung, sedangkan Gambar 5.7 sebagai pembanding.

5.4 Pengujian Triaksial Tipe UU

Pengujian triaksial tipe UU dilakukan dengan jumlah sampel 3 buah dengan tiga dimensi tekanan yaitu untuk tekanan sel 0.25 kg/cm^2 , tekanan sel 0.5 kg/cm^2 , tekanan sel 1 kg/cm^2 . Pengujian Triaksial dilakukan untuk menentukan nilai parameter sudut gesek dalam (ϕ) dan kohesi tanah (c).

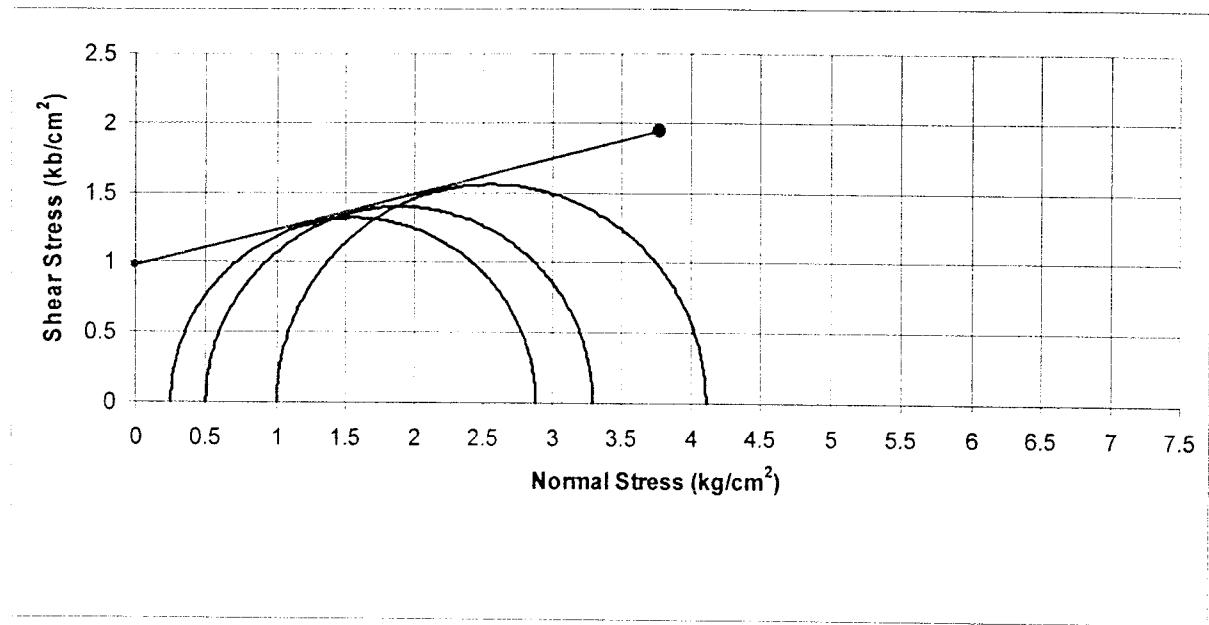
5.4.1 Pengujian Triaksial Tipe UU Untuk Tanah Asli

Hasil pengujian Triaksial tipe UU tanah lempung asli adalah pada Gambar 5.8, Gambar 5.9, Gambar 5.10 dan Gambar 5.11 sebagai berikut.

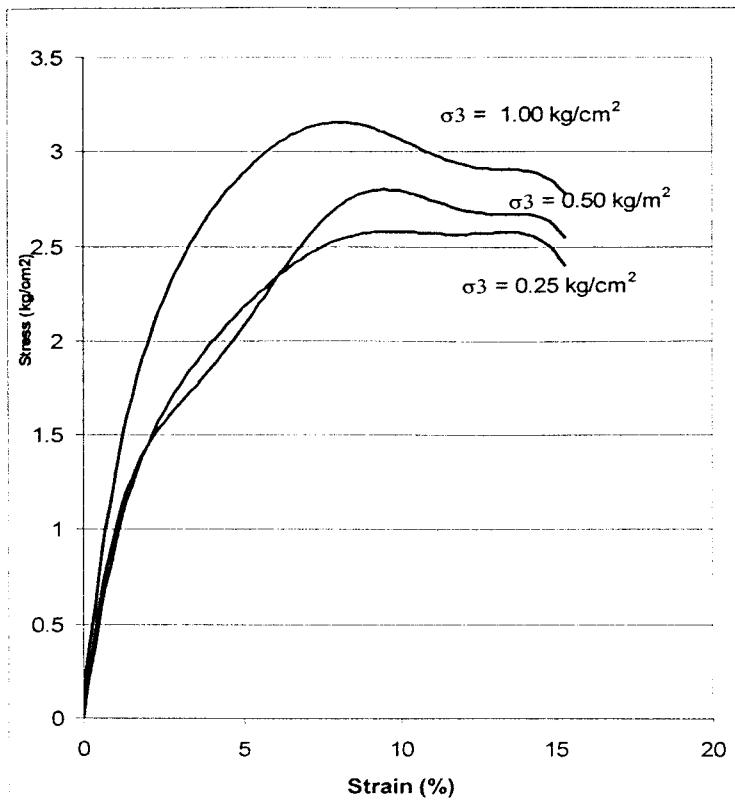


Gambar 5.8 Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan pada uji Triaksial Tanah Asli I

Setelah didapatkan grafik seperti diatas kemudian diplotkan kedalam lingkaran Mohr dari tegangan pada saat sampel pecah dengan tegangan geser sebagai ordinat dan tegangan normal sebagai absis, seperti pada Gambar 5.9.

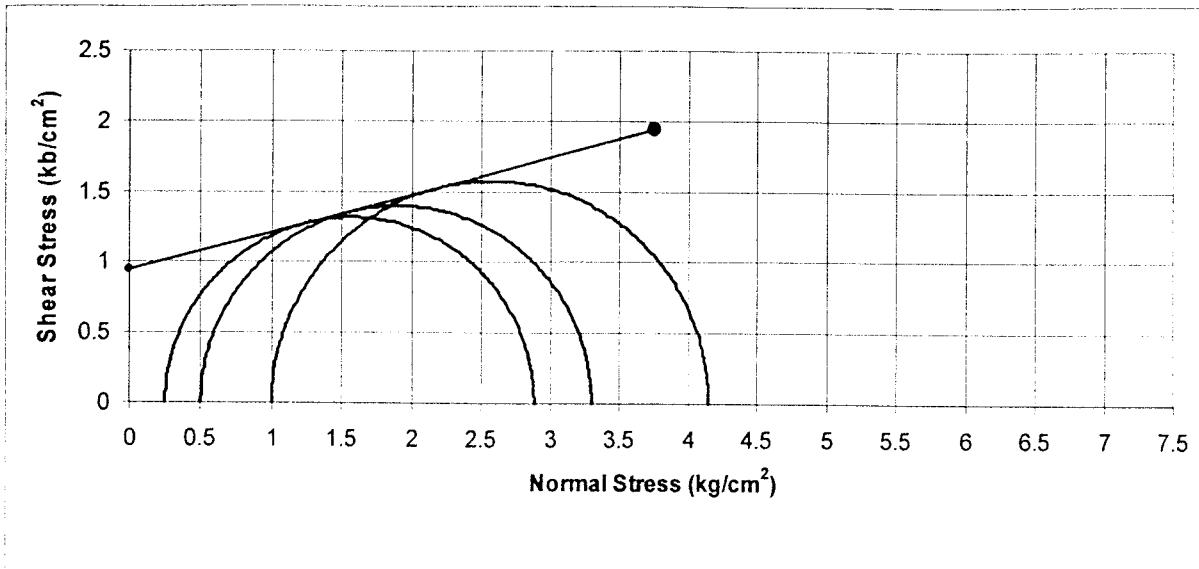


Gambar 5.9 Grafik Lingkaran Mohr Uji Triaksial Tipe UU Tanah Asli I



Gambar 5.10 Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan pada uji Triaksial Tanah Asli II

Setelah didapatkan grafik seperti diatas kemudian diplotkan kedalam lingkaran Mohr dari tegangan pada saat sampel pecah dengan tegangan geser sebagai ordinat dan tegangan normal sebagai absis, seperti pada Gambar 5.11.



Gambar 5.11 Grafik Lingkaran Mohr Uji Triaksial Tipe UU Tanah Asli II

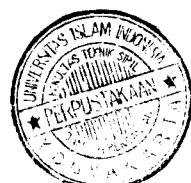
Dari pengujian Triaksial tipe UU pada tanah asli diperoleh sudut geser dalam (ϕ) dan kohesi (c) seperti pada table 5.20 berikut ini.

Tabel 5.20 Nilai ϕ dan c pada uji Triaksial Tipe UU untuk Tanah asli

Uji Triaksial UU	Kohesi c (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam ϕ (°)
Tanah Asli I	0.980	14.250
Tanah Asli II	0.950	14.751
Rata-rata	0.965	14.5005

5.4.2 Pengujian Triaksial Tipe UU Untuk Tanah Lempung Dicampur Abu Vulkanik Merapi

Hasil pengujian Triaksial tipe UU antara tanah lempung dicampur dengan abu vulkanik berdasarkan variasi kadar abu vulkanik dan waktu pemeraman didapat nilai Kohesi (c) dan Sudut Geser Dalam (ϕ) adalah pada Tabel berikut ini.



Tabel 5.21 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 0 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.965	14.5005
2	2	1.360	15.388
3	4	1.120	18.670
4	6	1.030	22.120
5	8	0.920	26.480

Tabel 5.22 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 1 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.965	14.5005
2	2	1.100	15.411
3	4	0.930	18.882
4	6	0.900	23.373
5	8	0.710	27.065

Tabel 5.23 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 3 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.965	14.5005
2	2	1.090	16.783
3	4	1.080	19.160
4	6	0.940	23.884
5	8	0.870	27.654

Tabel 5.24 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 7 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.965	14.5005
2	2	1.060	18.322
3	4	1.050	19.573
4	6	1.040	24.855
5	8	0.630	28.474

Tabel 5.25 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 14 hari

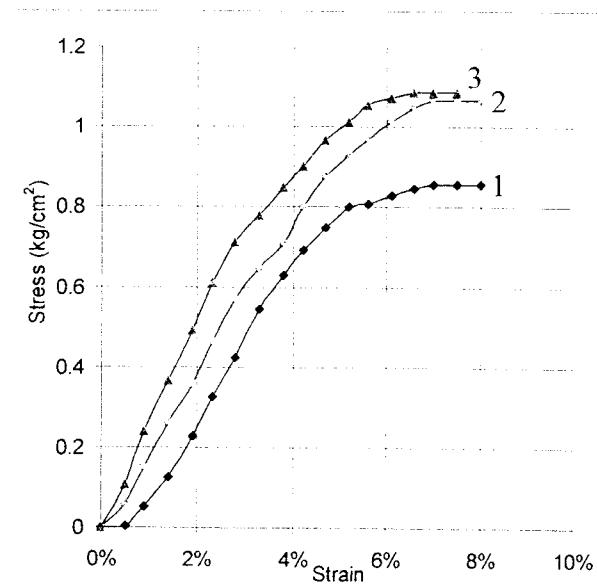
No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm^2)	Sudut Geser Dalam ($^\circ$)
1	0	0.965	14.5005
2	2	1.080	18.540
3	4	0.960	19.654
4	6	0.910	25.051
5	8	0.870	29.461

5.5 Pengujian Geser Langsung

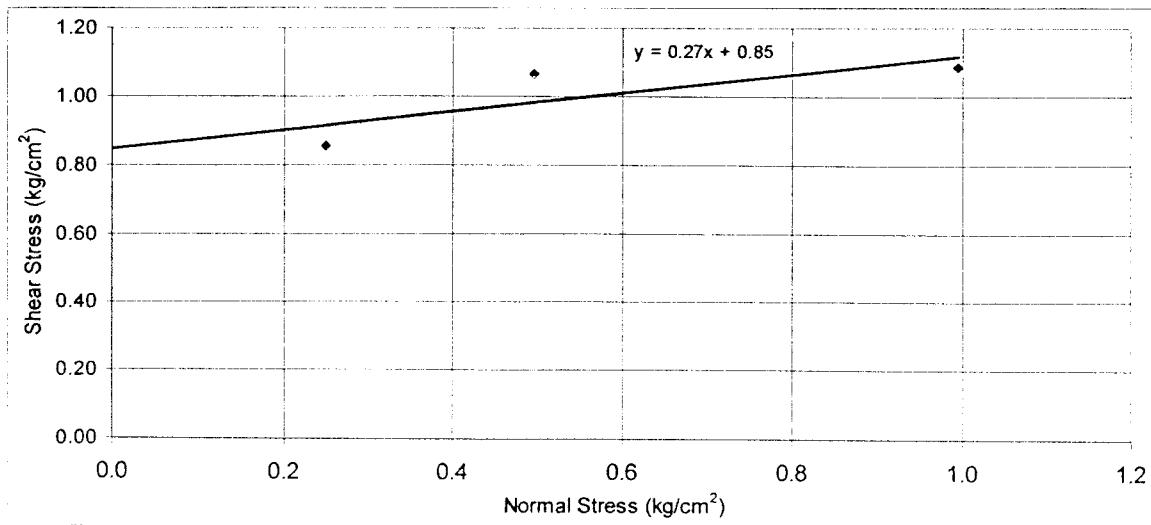
Pengujian geser langsung bertujuan untuk mendapatkan nilai parameter sudut gesek dalam (ϕ) dan kohesi tanah (c). Pengujian geser langsung ini menggunakan 3 buah sampel dengan pembebanan yang berbeda yaitu untuk pembebanan 8kg, 16kg dan 32kg.

5.5.1 Pengujian Geser Langsung Untuk Tanah Asli

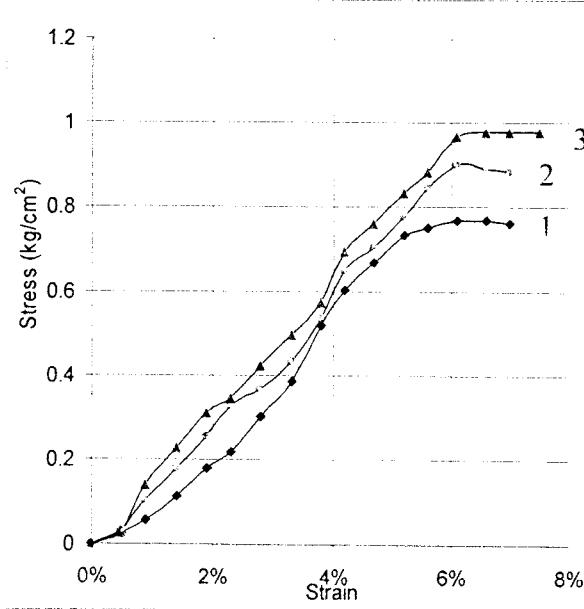
Hasil pengujian Geser Langsung tanah lempung asli adalah pada Grafik 5.12, Grafik 5.13, Grafik 5.14 dan Grafik 5.15 sebagai berikut.



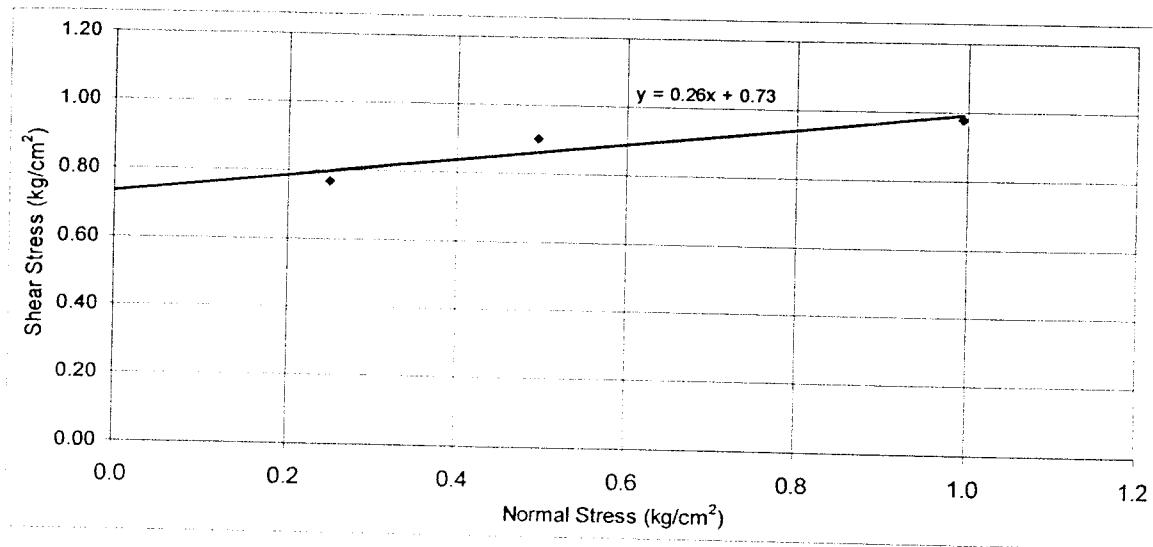
Gambar 5.12 Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan pada uji Geser Langsung Tanah Asli I



Gambar 5.13 Grafik Hubungan Tegangan Normal dan Regangan pada uji Geser Langsung Tanah Asli I



Gambar 5.14 Grafik Hubungan Tegangan dan Regangan pada uji Geser Langsung Tanah Asli II



Gambar 5.15 Grafik Hubungan Tegangan Normal dan Regangan pada uji Geser Langsung Tanah Asli II

Dari pengujian Geser Langsung pada tanah asli diperoleh sudut geser dalam (ϕ) dan kohesi (c) seperti pada Tabel 5.26 berikut ini.

Tabel 5.26 Nilai ϕ dan c pada uji Geser Langsung untuk Tanah Asli

Uji Geser Langsung	Kohesi c (kg/cm²)	Sudut Geser Dalam ϕ (°)
I	0.85	15.10
II	0.73	14.60
Rata-rata	0.79	14.85

5.5.2 Pengujian Geser Langsung Untuk Tanah Lempung Dicampur Abu Vulkanik Merapi

Hasil pengujian Geser Langsung antara tanah lempung dicampur dengan abu vulkanik berdasarkan variasi kadar abu vulkanik dan waktu pemeraman adalah pada tabel sebagai berikut.

Tabel 5.27 Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 0 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.79	14.85
2	2	0.72	17.20
3	4	0.63	24.20
4	6	0.70	27.50
5	8	0.78	29.70

Tabel 5.28 Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 1 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.79	14.85
2	2	0.87	20.30
3	4	0.69	24.20
4	6	0.82	28.40
5	8	0.56	30.10

Tabel 5.29 Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 3 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.79	14.85
2	2	0.83	20.80
3	4	0.76	24.70
4	6	0.50	28.80
5	8	0.64	30.10

Tabel 5.30 Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 7 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.79	14.85
2	2	0.75	21.80
3	4	0.77	24.70
4	6	0.54	28.80
5	8	0.59	32.60

Tabel 5.31 Hasil Pengujian Geser Langsung antara Tanah Lempung dicampur Abu Vulkanik Merapi Dengan Masa Pemeraman 14 hari

No	Abu Vulkanik (%)	Kohesi (kg/cm ²)	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.79	14.85
2	2	0.59	22.80
3	4	0.47	26.10
4	6	0.57	28.80
5	8	0.69	34.60

BAB VI

PEMBAHASAN

Pada bab ini akan membahas sifat dan karakteristik tanah lempung asli maupun tanah lempung yang dicampur dengan abu vulkanik, untuk tanah lempung peneliti mengambil sampel tanah yang berasal dari Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo sedangkan abu vulkanik berasal dari erupsi Gunung Merapi yang berada di daerah Kali Adem, Cangkringan, Sleman. Pembahasan ini berdasarkan data-data yang diperoleh dari penelitian dilaboratorium yang telah disajikan pada bab lima.

6.1 Klasifikasi Lempung tanah asli

Berdasarkan data hasil pengujian dapat diklasifikasi sifat tanah didasarkan atas beberapa sistem yang ada yaitu:

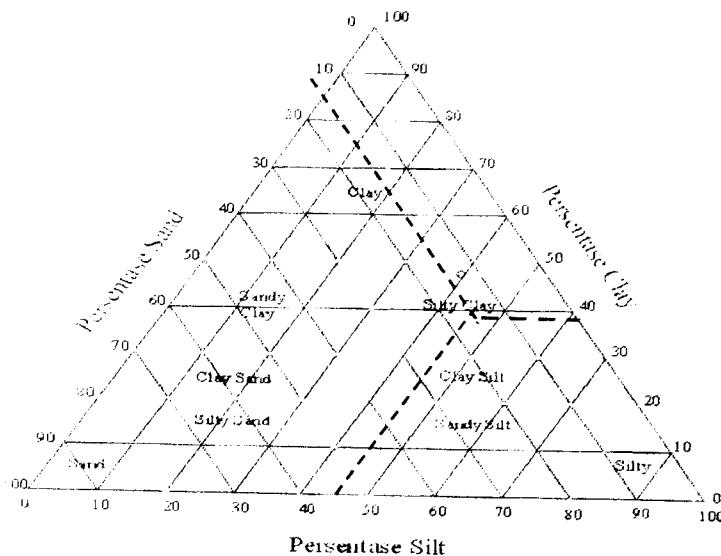
1. Analisis Distribusi Butiran
2. Sistem Klasifikasi *Unified Soil Classification System* (USCS)

6.1.1 Analisa Distribusi Butiran

Hasil dari pengujian Analisa butiran saringan dapat diketahui tanah Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo mengandung :

Pasir	: 15.799 %
Lanau	: 45.701 %
Lempung	: 38.500 %

Dari hasil pengujian distribusi butiran pembagian butir tanah kemudian diplotkan berdasarkan klasifikasi tanah USCS sehingga diketahui jenis tanah yang diuji, seperti pada Gambar 6.1 berikut ini.



Gambar 6.1 Klasifikasi tanah berdasarkan USCS

Dari sistem klasifikasi tanah USCS dapat ditentukan bahwa tanah Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo termasuk jenis tanah Lempung Berlanau (*Silty Clay*).

6.1.2 Sistem Klasifikasi *Unified*

Sistem *Unified* menggunakan sifat-sifat batas cair dan indeks plastisitasnya, maka diperoleh data sebagai berikut.

$$\text{Batas Cair (LL)} = 96.880 \%$$

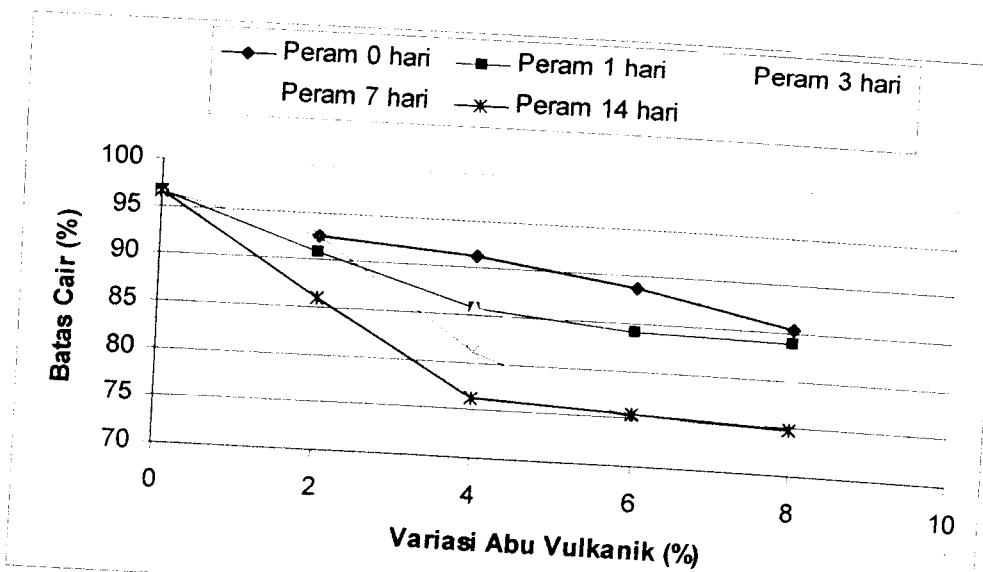
$$\text{Indeks Plastisitas (IP)} = 66.215 \%$$

Hasil dari perhitungan tersebut diatas diklasifikasikan kedalam sistem klasifikasi tanah *Unified* untuk menentukan jenis tanah seperti pada Gambar 6.2.

Tabel 6.1 Hasil pengujian batas-batas konsistensi tanah dengan campuran Abu Vulkanik Merapi

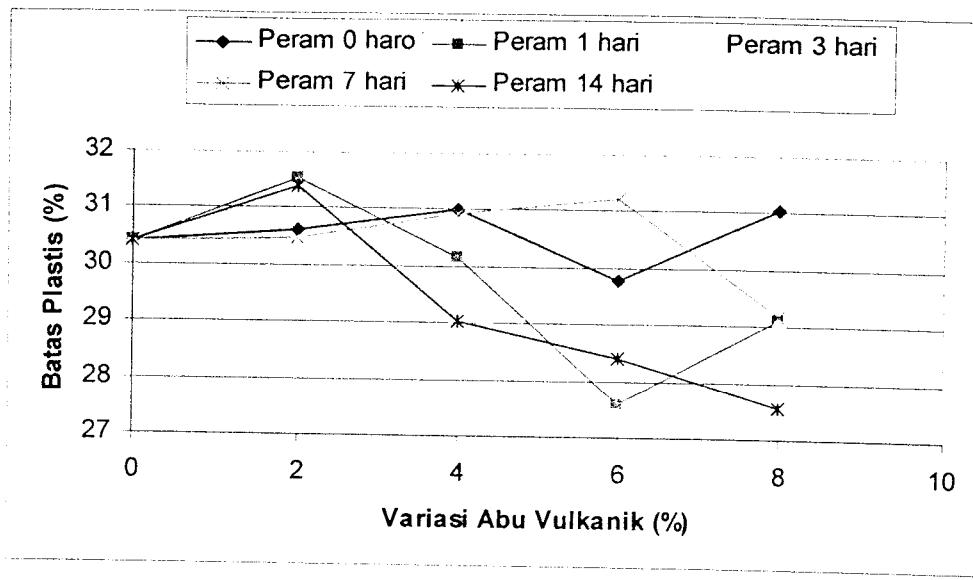
Batas Konsistensi	Variasi Abu Vulkanik (%)	Perubahan Sifat	Masa Pemeraman (hari)	Perubahan Sifat
Batas Cair	2, 4, 6, 8	Mengalami penurunan	0, 1, 3, 7, 14	Mengalami penurunan
Batas Plastis		Mengalami penurunan		Mengalami penurunan
Batas Susut		Mengalami peningkatan		Mengalami peningkatan
Indeks Plastisitas		Mengalami penurunan		Mengalami penurunan

Untuk lebih jelasnya dibawah ini disajikan grafik perubahan sifat tanah dengan penambahan abu vulkanik Merapi,



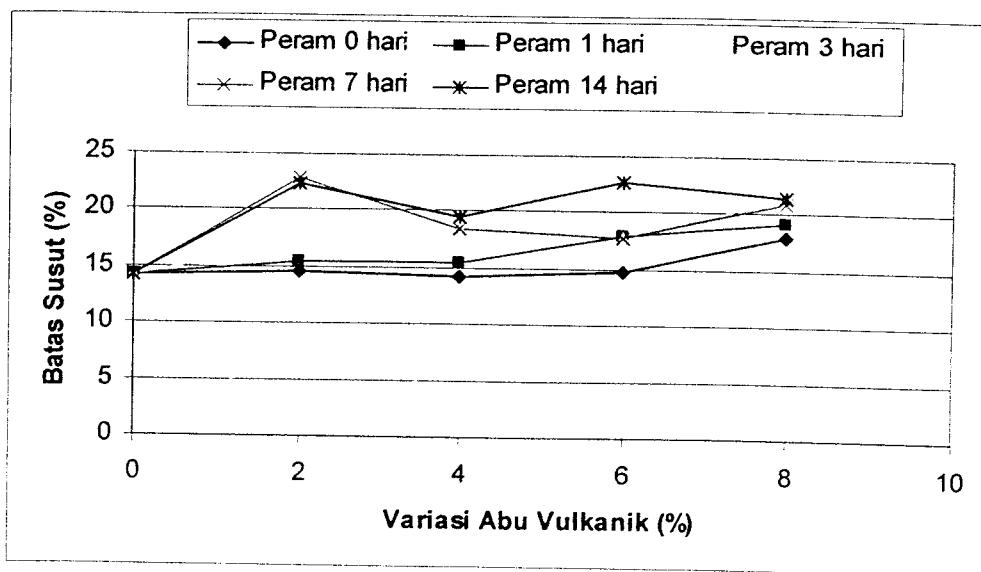
Gambar 6.3 Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Cair

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % menyebabkan terjadi penurunan nilai batas cair sedangkan untuk masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari juga mengalami penurunan nilai batas cair dibandingkan dengan tanah aslinya.



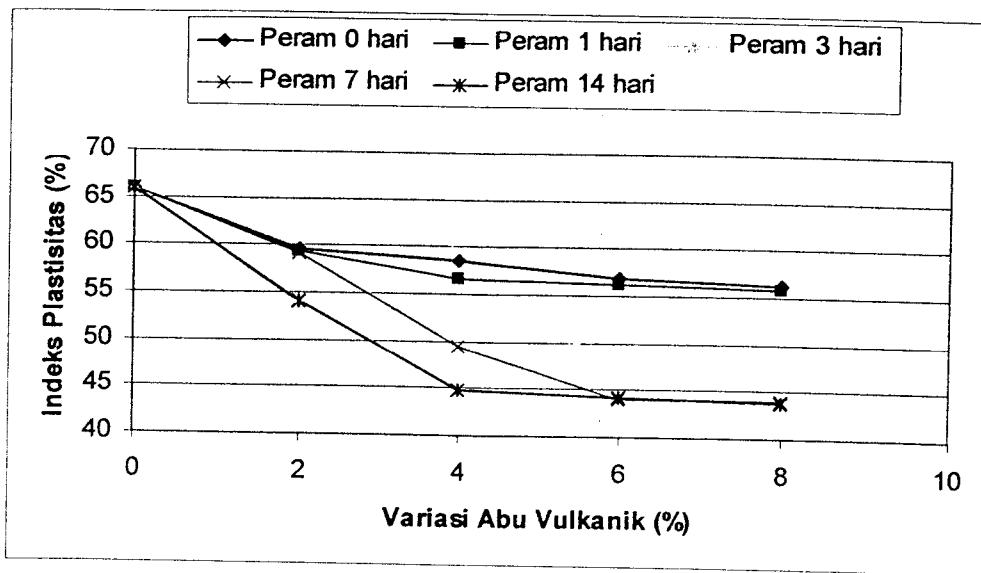
Gambar 6.4 Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Plastis

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 % nilai batas plastis meningkat tetapi untuk variasi 4 %, 6 % dan 8 % cenderung terjadi penurunan. Masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari cenderung mengalami penurunan nilai batas plastis dibandingkan dengan tanah aslinya.



Gambar 6.5 Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Batas Susut

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % menyebabkan terjadi peningkatan nilai batas susut sedangkan untuk pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari cenderung mengalami peningkatan nilai batas susutnya dibandingkan dengan tanah asli.



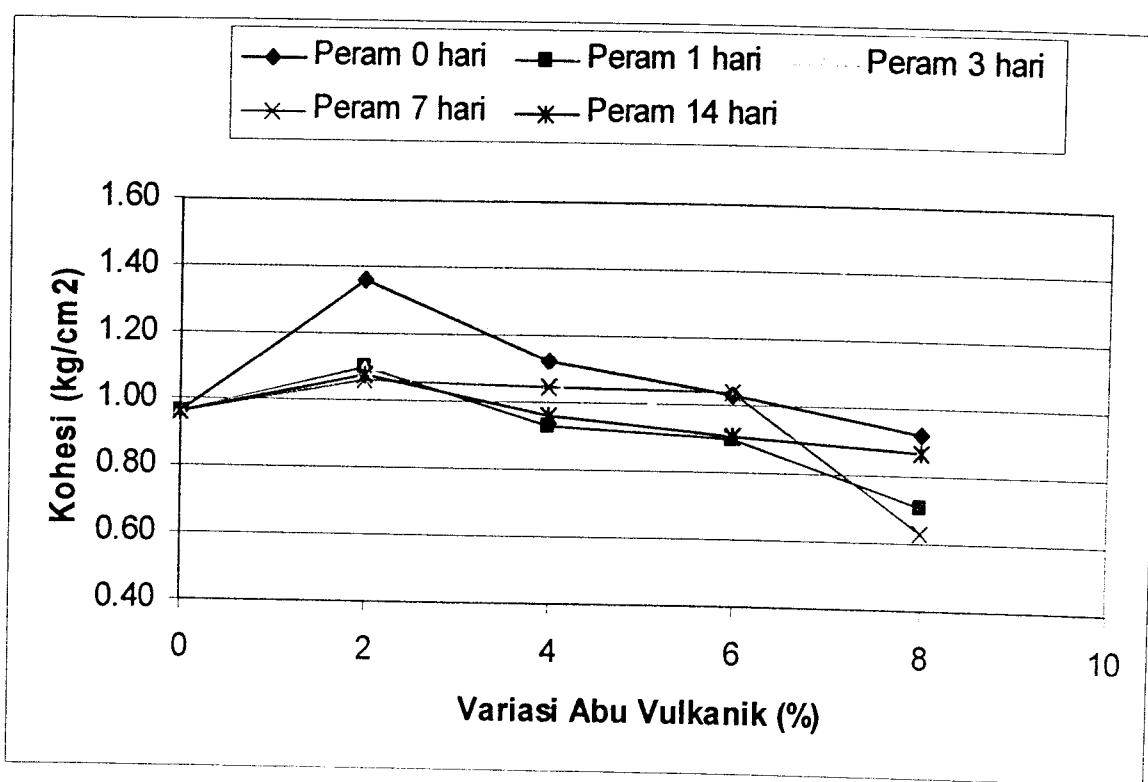
Gambar 6.6 Grafik Hubungan antara Variasi Abu Vulkanik Merapi dengan Indeks Plastisitas

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % dan masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari menyebabkan terjadi penurunan nilai indeks plastisitas dibandingkan dengan tanah aslinya.

6.2.2 Analisis Nilai ϕ dan c dengan Penambahan Abu Vulkanik Terhadap Tanah Lempung.

Perbandingan nilai Kohesi (c) pada pengujian Triaksial dengan bahan campuran abu vulkanik dapat dilihat pada Gambar 6.7.

Mengri,

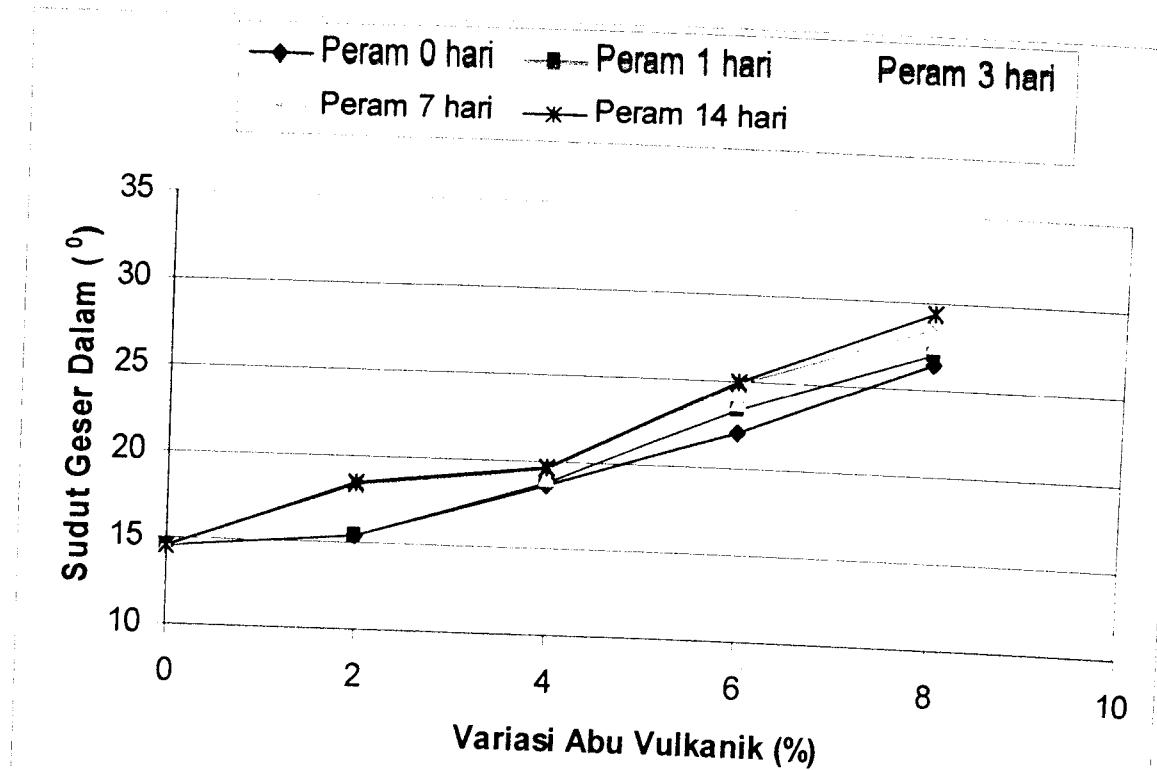


Gambar 6.7 Grafik Hubungan antara Kohesi (c) dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi pada uji Triaksial tipe UU

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 % menyebabkan terjadi peningkatan nilai kohesi dibandingkan dengan tanah aslinya sedangkan variasi 4 %, 6 % dan 8 % mengalami penurunan. Masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari cenderung mengalami penurunan nilai kohesi dibandingkan dengan tanah aslinya.

Perbandingan nilai Sudut Geser Dalam (ϕ) pada pengujian Triaksial dengan bahan campuran abu vulkanik dapat dilihat pada Gambar 6.8.

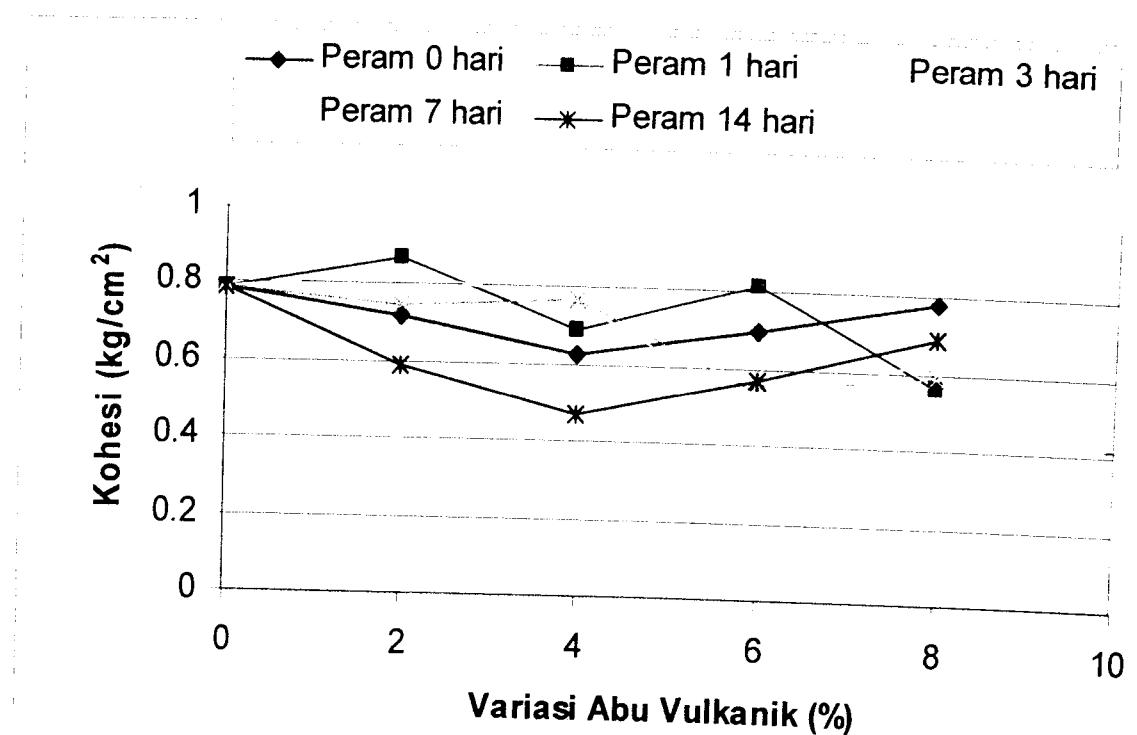
Muzgi



Gambar 6.8 Grafik Hubungan antara ϕ dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi pada Uji Triaksial tipe UU

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik Merapi dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % nilai sudut geser dalam meningkat dibandingkan dengan tanah aslinya. Masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari nilai sudut geser adalamnya mengalami peningkatan juga.

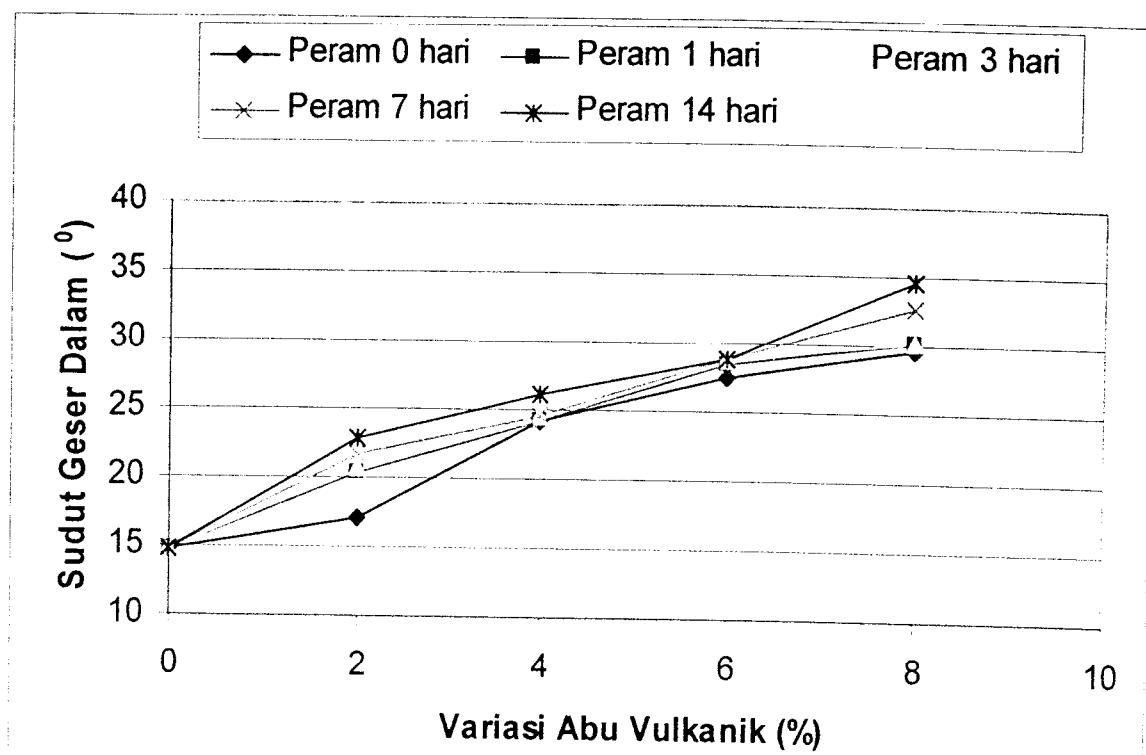
Perbandingan nilai Kohesi pada pengujian Geser Langsung dengan bahan campuran abu vulkanik Merapi dapat dilihat pada Gambar 6.9.



Gambar 6.9 Grafik Hubungan antara Kohesi dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi pada Uji Geser Langsung.

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik Merapi dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % dan masa pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari menyebabkan terjadi penurunan nilai kohesi dibandingkan dengan tanah aslinya.

Perbandingan nilai Sudut Geser Dalam (ϕ) pada pengujian Geser Langsung dengan bahan campuran abu vulkanik Merapi dapat dilihat pada Gambar 6.10.



Gambar 6.10 Grafik Hubungan antara ϕ dengan Persentase Campuran Abu Vulkanik Merapi pada uji Geser Langsung.

Dari grafik diatas dapat diketahui bahwa penambahan abu vulkanik dengan variasi 2 %, 4 %, 6 % dan 8 % menyebabkan terjadi peningkatan nilai sudut geser dalam sedangkan untuk pemeraman 0 hari, 1 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari juga mengalami peningkatan nilai sudut geser dibandingkan dengan tanah aslinya.

BAB VII

KESIMPULAN DAN SARAN

Pada Bab ini peneliti akan menyimpulkan hasil penelitian tentang Pengaruh Stabilitas Tanah Lempung Dengan Abu Vulkanik Merapi Terhadap Nilai Parameter Kuat Geser Tanah yaitu karakteristik dari tanah berbutir halus yang berasal dari Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo berdasarkan data-data yang diperoleh dari penelitian di Laboratorium yang telah disajikan pada Bab V dan Bab VI. Berikut ini beberapa kesimpulan dan saran untuk dijadikan pengetahuan bagi para pembaca maupun bahan rujukan untuk penelitian selanjutnya.

7.1 Kesimpulan

1. Berdasarkan sifat fisiknya, tanah lempung yang berasal dari Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo berwarna hitam, lengket, dan sedikit mengandung pasir, berdasarkan sifat mekanis menurut sistem klasifikasi "segitiga" USCS, termasuk tanah lempung kelanauan (*silty clay*) dan pada sistem klasifikasi *Unified* termasuk dalam golongan tanah CH yaitu tanah lempung tak organik dengan indeks plastisitas tinggi (*fat clays*).
2. Hasil dari pengujian Triaksial Tipe UU didapatkan sudut gesek dalam (ϕ) sebesar 14.500^0 serta kohesi (c) 0.965 kg/cm^2 . Data yang diperoleh pada nilai ϕ meningkat 34.03 % dari nilai ϕ tanah asli, sedangkan untuk nilai c turun 21.00 % dari tanah asli. Hasil pengujian Geser langsung tanah lempung asli dicampur dengan abu vulkanik Merapi didapatkan sudut gesek dalam (ϕ) sebesar 14.850^0 serta kohesi (c) 0.790 kg/cm^2 . Data yang diperoleh pada nilai ϕ meningkat 39.94 % dari nilai ϕ tanah asli, sedangkan untuk nilai c turun 21.92 % dari tanah asli.

7.2 Saran

1. Bagi para peneliti yang ingin melakukan penelitian lanjutan dapat memakai jenis tanah yang berbeda dengan variasi persentase dan bahan pencampur yang berbeda.
2. Bagi para peneliti selanjutnya diharapkan berhati-hati dalam melakukan penelitian karena ada dua faktor yang sangat berpengaruh baik itu faktor alat uji maupun faktor human error.
3. Diharapkan untuk para peneliti khususnya Penelitian untuk Tugas Akhir jangan mengandalkan petugas laboratorium saja tetapi harus aktif membaca maupun mencari literatur yang berhubungan dengan penelitiannya.

DAFTAR PUSTAKA

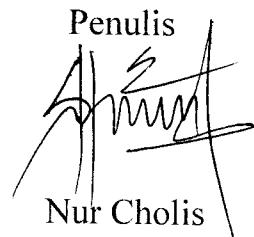
- Bowles, J. E., 1986, *Sifat-sifat dan Geoteknis Tanah*, Penerbit Erlangga, Jakarta.
- Braja M, Das ,1988, *Mekanika Tanah (Prinsip-Prinsip Rekayasa Geoteknis) Jilid I*, Erlangga, Jakarta.
- Budiharto, dan Aryza, L.A, 2002, *Studi Komparasi Antara Penggunaan Abu Vulkanik dan Abu Batu Sebagai Filler Dalam Campuran HRS B*, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.
- Dunn, I.S, Anderson, L.R, Kiefer, F.W, 1992, *Dasar-dasar Analisis Geoteknik*, IKIP Semarang Press, Semarang.
- Firmania, D. dan Hermuntasih, A, 2005, *Pengaruh Serat Karung Plastik dan Serabut Kelapa Terhadap Parameter Kuat Geser Tanah Lempung*, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.
- Fridayana, Y. dan Chandra, TKA, 2004, *Peningkatan Kuat Geser Tanah Lempung Yang Distabilisasi Dengan Batu Gamping dan Semen Putih*, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.
- Harry, C. H.,2002, *Mekanika Tanah I*, Gajah Mada University Press, Jogjakarta.
- Nanang H.E dan Tosika Alinsari, 2004, *Peningkatan Kuat Geser tanah Lempung dengan Variasi campuran Kapur Karbit daengan Clean set cement*. Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.
- Soedarmo, D. dan Purnomo, E, 1993, *Mekanika Tanah I*, Kanisius , Malang.
- Waldi, A. dan Kusuma, D, 2004, *Stabilitas Tanah Lempung Soka dengan Campuran Serbuk Kulit Kerang*, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.

PERNYATAAN BEBAS PLAGIATISME

Dengan ini saya menyatakan bahwa dalam skripsi ini tidak terdapat karya yang pernah diajukan orang lain untuk memperoleh gelar kesarjanaan di suatu perguruan tinggi dan sepanjang pengetahuan saya juga tidak terdapat karya atau pendapat yang pernah di tulis atau diterbitkan oleh orang lain, kecuali yang secara tertulis diacu dalam naskah ini dan disebutkan dalam referensi.

Apabila kemudian hari terbukti bahwa pernyataan ini tidak benar, saya sanggup menerima hukuman/sanksi apapun sesuai peraturan yang berlaku.

Yogyakarta: 25 Mei 2007

Penulis

Nur Cholis



UNTUK MAHASISWA

KARTU PESERTA TUGAS AKHIR

NO	NAMA	NO MHS.	BID. STUDI
1.	Nur Cholis	021511042	Teknik Sipil

JUDUL TUGAS AKHIR

Pengaruh Parameter Tanah Lempung Yang Distabilisasi Menggunakan Abu Merapi

PERIODE KE	:	I (Sept.06 – Pebr.07)
TAHUN TA	:	2006 – 2007
Sampai Akhir Februari 2007		

No.	Kegiatan	Bulan Ke					
		SEP	OKT.	NOV.	DES.	JAN.	PEB.
1	Pendaftaran						
2	Penentuan Dosen Pembimbing						
3	Pembuatan Proposal						
4	Seminar Proposal						
5	Konsultasi Penyusunan TA.						
6	Sidang - Sidang						
7	Pendadaran						

Dosen Pembimbing I : Akhmad Marzuko Ir,MT

Dosen Pembimbing II : Akhmad Marzuko Ir,MT



UNIVERSITAS ISLAM NGGAKARTA , 7-Sep-06
Dekan

Ir.H.Faisol AM, MS

Catatan :

Seminar :

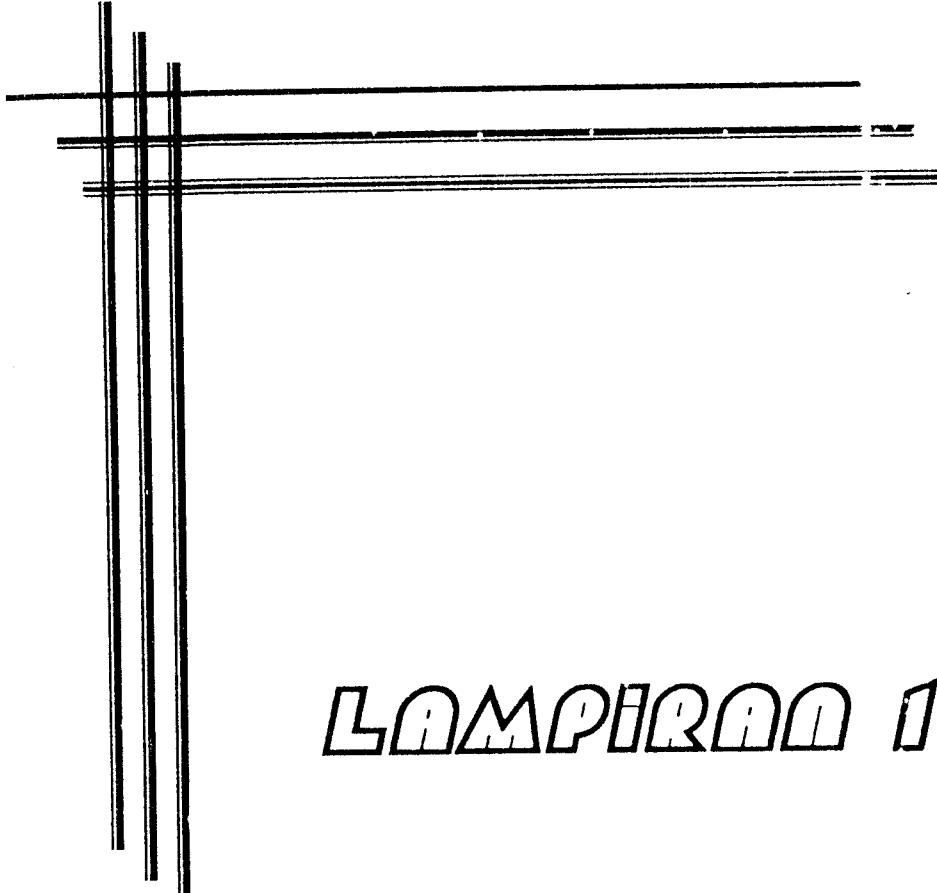
Sidang :

Pendadaran :

CATATAN KONSULTASI TUGAS AKHIR

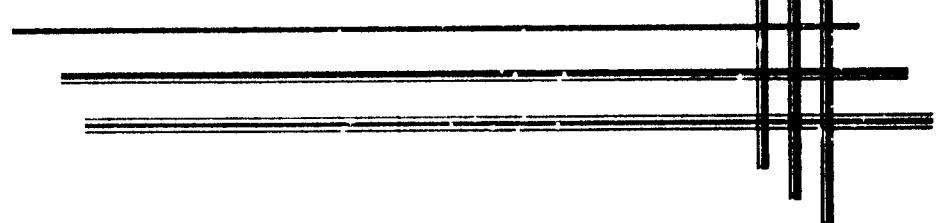
NO	TANGGAL	CATATAN KONSULTASI	TANDA TANGAN
1	-	judul / Topik.	Ah
2.	29.11.2006	perbaiki : landasan teori	Ah
3	30.11.2006	proposal acc segera seminar prof	Ah
4.	5.4.2007	perpanjng s/d 18/4/07 -abstraksi - Tingkatan Pasca - landasan teori - Pembahasan	Ah
5.	18/4/07	.abstraksi • 96 %	Ah
6	25/4/07	Boleh Sidang	Ah
7	4/5/07	Boleh Pendekar	Ah

LAMPIRAN



LAMPIRAN I

➤ Kadar Air





LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PENGUJIAN KADAR AIR TANAH

Lokasi : Pereng,Ngentakrejo,Lendah,Kulonprogo

Dikerjakan : Nur Cholis

Kedalaman : 1,5 m

Tanggal : 20 September 2006

1	No Pengujian	1	2
2	Berat Container (W ₁) gram	22	21.43
3	Berat Cont + tanah basah (W ₂) gram	46.68	40.14
4	Berat Cont + tanah kering (W ₃) gram	40.15	35.07
5	Berat Air (W ₂ - W ₁) gram	6.53	5.07
6	Berat tanah kering (W ₃) gram	18.15	13.64
7	Kadar air (W ₂ - W ₁) (%) =	35.9780	37.1701
8	Kadar air rata-rata (W _n) (%)	36.5740	

Diperiksa :

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PENGUJIAN KADAR AIR TANAH

Lokasi : Pereng,Ngentakrejo,Lendah,Kulonprogo

Dikerjakan : Nur Cholis

Kedalaman : 1,5 m

Tanggal : 20 September 2006

1	No Pengujian	1	2
2	Berat Container (W ₁) gram	21.75	22.13
3	Berat Cont + tanah basah (W ₂) gram	41.26	43.39
4	Berat Cont + tanah kering (W ₃) gram	36.10	37.76
5	Berat Air (W ₂ - W ₁) gram	5.16	5.63
6	Berat tanah kering (W ₃ - W ₁) gram	14.35	15.63
7	Kadar air (W ₂ - W ₁) (%) =	35.9582	36.0205
8	Kadar air rata-rata (W _n) (%)	35.9893	

Diperiksa :

Dr. Ir. Edy Purnomo, CES, DEA

LAMPIRAN 2

➤ Berat Jenis



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

JALAN KALIURANG KM 14.4 TELP (0274) 895042 YOGYAKARTA

PENGUJIAN BERAT JENIS TANAH
ASTM D 854

Project : TUGAS AKHIR
Location : Kali Adem, Cangkringan, Pakem, Sleman
Sample : Abu Merapi
Depth : -
Tested by : Nur Cholis
Date : 23 September 2006

Lolos Saringan (# no 10)

	1 Sample No	1	2
2	Wt. Picknometer (W1)	16.8	19.93
3	Wt. Picknometer + dry soil (W2)	32.67	35.30
4	Wt. Picknometer + soil + water (W3)	52.25	54.18
5	Wt. Picknometer + water (W4)	42.37	44.75
6	Temperature (t°)	25.00	25.00
7	Specifig gravity at of water (t°)	0.997080	0.997080
8	Specifig gravity at of water ($27,5^{\circ}$)	0.996410	0.996410
7	Wt. Dry soil (Wt)	15.87	15.37
8	A = Wt + W4	58.24	60.12
9	I = A - W3	5.09	5.94
10	Specific gravity at (t°), Gs = Wt / I	2.65	2.59
11	Specific gravity at $27,5^{\circ}$ = Gs. ($B_j t^{\circ} / B_j t 27,5^{\circ} C$)	2.6512	2.5893
12	Berat jenis rata-rata	2.620	

Diperiksa :

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
JALAN KALIURANG KM 14,4 TELP. (0274) 895042 YOGYAKARTA

PENGUJIAN BERAT JENIS TANAH
ASTM D 854

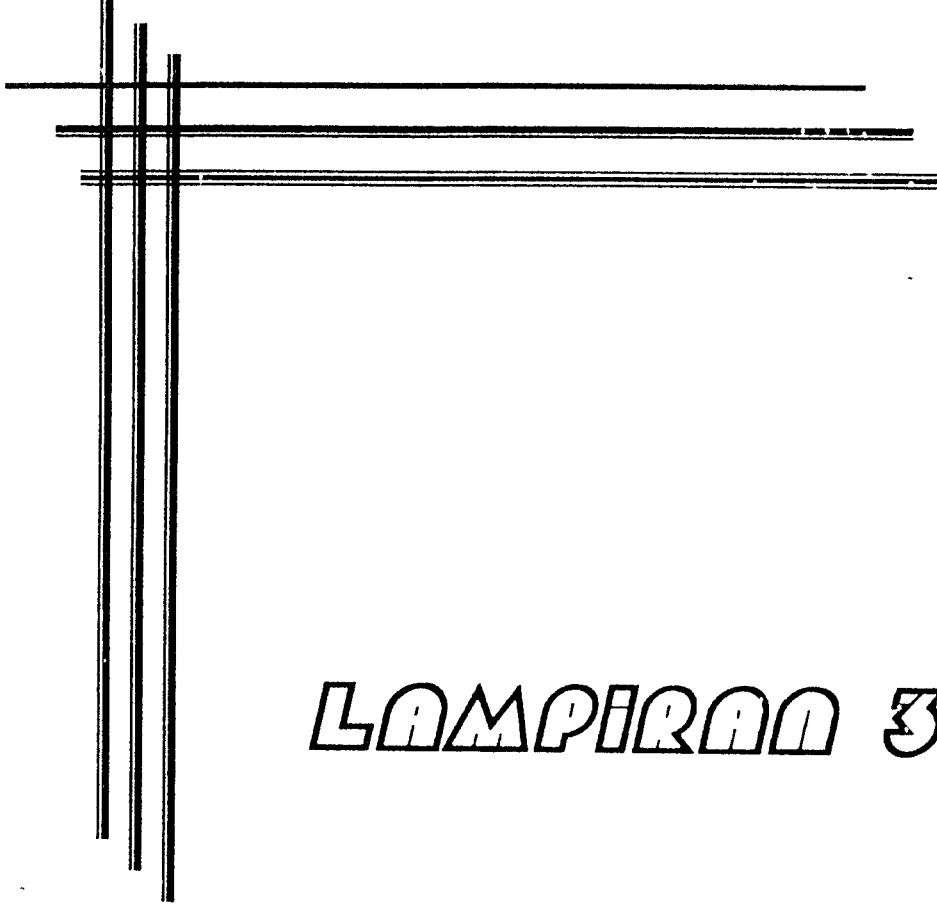
Project : TUGAS AKHIR
Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Sample : Tanah Lempung
Depth : 1,5 m
Tested by : Nur Cholis
Date : 23 September 2006

Lolos Saringan (# no 10)

1	Sample No	1	2
2	Wt. Picknometer (W1)	16.4	19.89
3	Wt. Picknometer + dry soil (W2)	22.05	25.23
4	Wt. Picknometer + soil + water (W3)	45.44	48.18
5	Wt. Picknometer + water (W4)	41.95	44.76
6	Temperature (t°)	24.50	24.50
7	Specifig gravity at of water (t°)	0.997205	0.997205
8	Specifig gravity at of water ($27,5^{\circ}$)	0.996410	0.996410
7	Wt. Dry soil (Wt)	5.65	5.34
8	A = Wt + W4	47.60	50.10
9	I = A - W3	2.16	1.92
10	Specifig gravity at (t°), Gs = Wt / I	2.62	2.78
11	Specifig gravity at $27,5^{\circ}$ = Gs. ($B_j t^{\circ} / B_j t 27,5^{\circ} C$)	2.6178	2.7835
12	Berat jenis rata-rata	2.701	

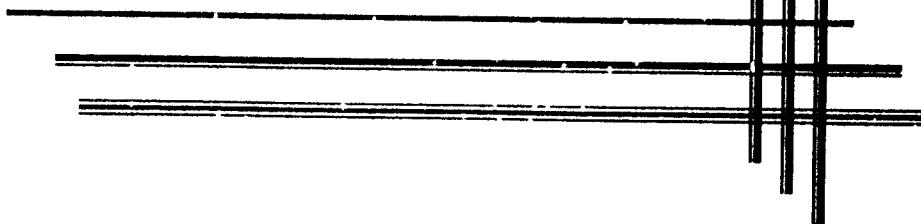
Diperiksa :

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES,DEA



LAMPIRAN 3

➤ Berat Volume Tanah





LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14.4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PENGUJIAN BERAT VOLUME TANAH

Lokasi : Pereng,Ngentekrejo,Lendah,Kulonprogo
Sampel : 1
Kedalaman : 1.5 m

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 20 September 2006

No Pengujian	(d) cm	I	II
2	Diameter ring	6.8	6.9
3	Tinggi ring	14	14.5
4	Volume ring (V) cm ³	508.18	541.92
5	Berat ring (W ₁) gram	312.3	319.57
6	Berat ring + tanah (W ₂) gram	1212.86	1220.34
7	Berat tanah (W ₂ - W ₁) gram	900.56	900.97
8	Berat volume tanah (y) = gram/cm ³	1.77	1.69
9	Berat volume tanah (y) rata-rata = gram/cm ³	1.72	1.76

Diperiksa

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14.4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PENGUJIAN BERAT VOLUME TANAH

Lokasi : Pereng,Ngentekrejo,Lendah,Kulonprogo
Sampel : 1
Kedalaman : 1.5 m

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 20 September 2006

No Pengujian	(d) cm	I	II
2	Diameter ring	6.8	6.8
3	Tinggi ring	14	14
4	Volume ring (V) cm ³	508.18	508.18
5	Berat ring (W ₁) gram	312.3	312.3
6	Berat ring + tanah (W ₂) gram	1203.76	1208.64
7	Berat tanah (W ₂ - W ₁) gram	891.46	896.34
8	Berat volume tanah (y) = gram/cm ³	1.75	1.76
9	Berat volume tanah (y) rata-rata = gram/cm ³	1.76	1.76

Diperiksa

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA

LAMPIRAN 4

➤ **Analisis Butiran
dan Hidrometer**

GRAIN SIZE ANALYSIS

Project : Abu Merapi Tested by : Nur Cholis
 Sample no : 1 Date : 12 Desember 2006
 Depth : Location : Kali Adem, Cangkringan, Pakem
 Kode : 1 Sieman

Soil sample (disturbed/undisturbed)

Mass of soil = 1000 gr Hydrometer type = 192 H
 Specific Gravity , Gs = 2.620 Hydr. Correction, a = 1.007
 $K_2 = a/W \times 100 = 0.100699$ Meniscus correction, m = 1

Sieve Analysis

Sieve No	Opening (mm)	Mass retained (gr)	Mass retained (gr)	% finer by mass	e/W x 100%	Remarks
	90	0	1000.00	100.00		
	75	0	1000.00	100.00		
	63	0	1000.00	100.00		
	50.8	0	1000.00	100.00		
	38.1	0	1000.00	100.00		
	1 25.4	0	1000.00	100.00		
	3/4 19	0 e1 =	1000.00	100.00		
		0 e2 =	1000.00	100.00		
	3/8 9.5	0 e3 =	1000.00	100.00		
	1/4 6.7	0 e4 =	1000.00	100.00		
	4 4.750	d1 = 0.00 e5 =	1000.00	100.00	e7 = W - 1	
	10 2.000	d2 = 15.48 e6 =	984.52	98.45	e6 = d7 + 7	
	20 0.850	d3 = 23.26 e7 =	961.26	96.13	e5 = d6 + e6	
	40 0.425	d4 = 73.31 e9 =	887.95	88.80	e4 = d5 + e5	
	60 0.250	d5 = 140.70 e10 =	747.25	74.73	e3 = d4 + e4	
	140 0.106	d6 = 635.05 e11 =	112.20	11.22	e2 = d3 + e3	
	200 0.075	d7 = 70.25 e12 =	41.95	4.20	e1 = d2 + e2	
		Sd = 958.05				

Hidrometer Analysis

Time	elapsed time min. T	R1	R2	t R' R1 + r	L	K	D	Rc= R1-R2+C	P K2 x R (%)
12.48							(Inm)		
12.50	2	33	-2.0	26.5 34	10.728	0.0127	0.029339	36.3	3.66
12.53	5	3	-2.0	26.5 4	15.640	0.0127	0.022404	6.3	0.63
2.55	30	-2	-2.0	26.5 -1	16.459	0.0127	0.009383	1.3	0.13
13.48	60	-2	-2.0	26.5 -1	16.459	0.0127	0.006635	1.3	0.13
14.01	250	-2	-2.0	26.5 -1	16.459	0.0127	0.00325	1.3	0.13
12.48	1440	-2	-2.0	26.5 -1	16.459	0.0127	0.001354	1.3	0.13

Remarks :

$R_c = R_1 - R_2 + C$ (C = Temperature correction factors)

$R' = R_1 + m$ (m correction for meniscus)

SOIL MECHANICS LABORATORY
CIVIL ENGINEERING DEPARTMENT
 ISLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA

Diperiksa

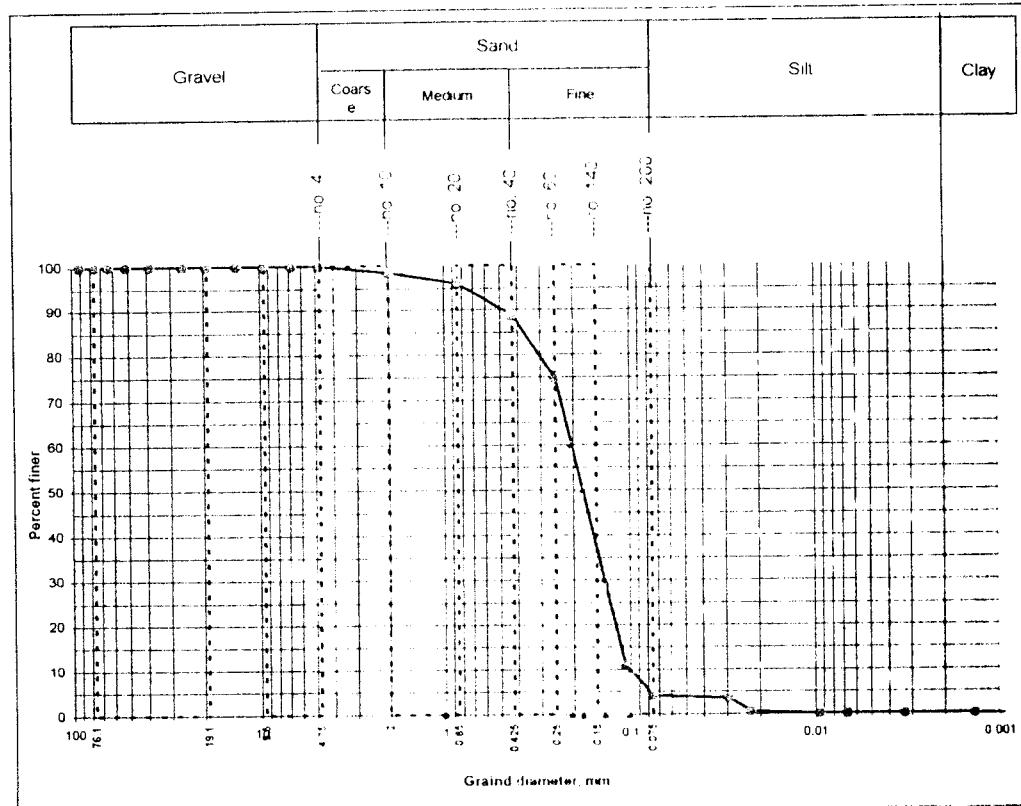
Dr Ir Edy Purwanto, DEA



SOIL MECHANIC LABORATORY
FACULTY OF ENGINEERING AND PLANNING
INDONESIAN ISLAMIC UNIVERSITY

GRAIN SIZE ANALYSIS
UNIFIED

Project : Abu Merapi (Abu Vulkanik)
Location : Kali Adem, Cangkringan, Pakem
Sample no. : 1
Depth : -
Kode : 1
Tested by : Nur Cholis
Date : 12 Desember 2006
Berat jenis : 2.62



Finer # 200	4.195 %	D10 (mm)	0.100
		D30 (mm)	0.137
Gravel	0.000 %	D60 (mm)	0.205
Sand	95.805 %	Cu = D60/D10	✓ 2.053
Silt	4.195 %	Cc = D30 ² / (D10xD60)	✓ 1.369
Clay	0.000 %	D50(mm)	0.179

Yogyakarta 12 Desember 2006

Dr Ir. Egy Purwanto, DEA

GRAIN SIZE ANALYSIS

Project : Abu Merapi	Tested by : Nur Cholis
Sample no : 2	Date : 26 September 2006
Depth :	Location : Kal Adem, Cangkringan, Pakem
Kode : 2	Slaman

Soil sample (disturbed/undisturbed)

Mass of soil = 1000 gr Hydrometer type = 152 H
 Specific Gravity , Gs = 2.620 Hydr Correction, a = 1.007
 $K_2 = a/W \times 100 = 0.100699$ Meniscus correction, m = 1

Sieve Analysis

Sieve No	Opening (mm)	Mass retained (g)	Mass retained (gr)	% finer by mass e/W × 100%	Remarks
	90	0	1000.00	100.00	
	75	0	1000.00	100.00	
	63	0	1000.00	100.00	
	50.8	0	1000.00	100.00	
	38.1	0	1000.00	100.00	
1	25.4	0	1000.00	100.00	
3/4	19	0	e1 = 1000.00	100.00	
	13.2	0	e2 = 1000.00	100.00	
3/8	9.5	0	e3 = 1000.00	100.00	
1/4	6.7	0	e4 = 1000.00	100.00	
4	4.750	d1 = 0.00	e5 = 1000.00	100.00	e7 = W - Sd
10	2.000	d2 = 15.48	e6 = 984.52	98.45	e6 = d7 + e7
20	0.850	d3 = 23.26	e7 = 961.26	96.13	e7 = d6 + e6
40	0.425	d4 = 73.31	e8 = 887.95	88.80	e4 = d5 + e5
60	0.250	d5 = 140.70	e10 = 747.25	74.73	e3 = d4 + e4
140	0.106	d6 = 635.05	e11 = 112.20	11.22	e2 = d3 + e3
200	0.075	d7 = 93.10	e12 = 19.10	1.91	e1 = d2 + e2
		Sd = 980.90			

Hidrometer Analysis

Time	elapsed time min T	R1	R2	t	R'	R1 + R'	L	K	D	Rc = R1-R2+C	P K2 x R (%)
12.48											
12.50	2	33	-2.0	26.5	34	10.728	0.0127	0.029339	36.3	3.66	
12.53	5	3	-2.0	26.5	4	15.640	0.0127	0.022404	6.3	0.63	
2.55	30	-2	-2.0	26.5	-1	16.459	0.0127	0.009383	1.3	0.13	
13.48	60	-2	-2.0	26.5	-1	16.459	0.0127	0.006635	1.3	0.13	
14.01	250	-2	-2.0	26.5	-1	16.459	0.0127	0.00325	1.3	0.13	
12.48	1440	-2	-2.0	26.5	-1	16.459	0.0127	0.001354	1.3	0.13	

Remarks :
 $Rc = R1 - R2 + Cr$ (Cr = Temperatur correction factors)

 $R' = R1 + m$ (m correctoin for meniscus)

SOIL MECHANICS LABORATORY
CIVIL ENGINEERING DEPARTEMETN
 ISLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA

Diperiksa

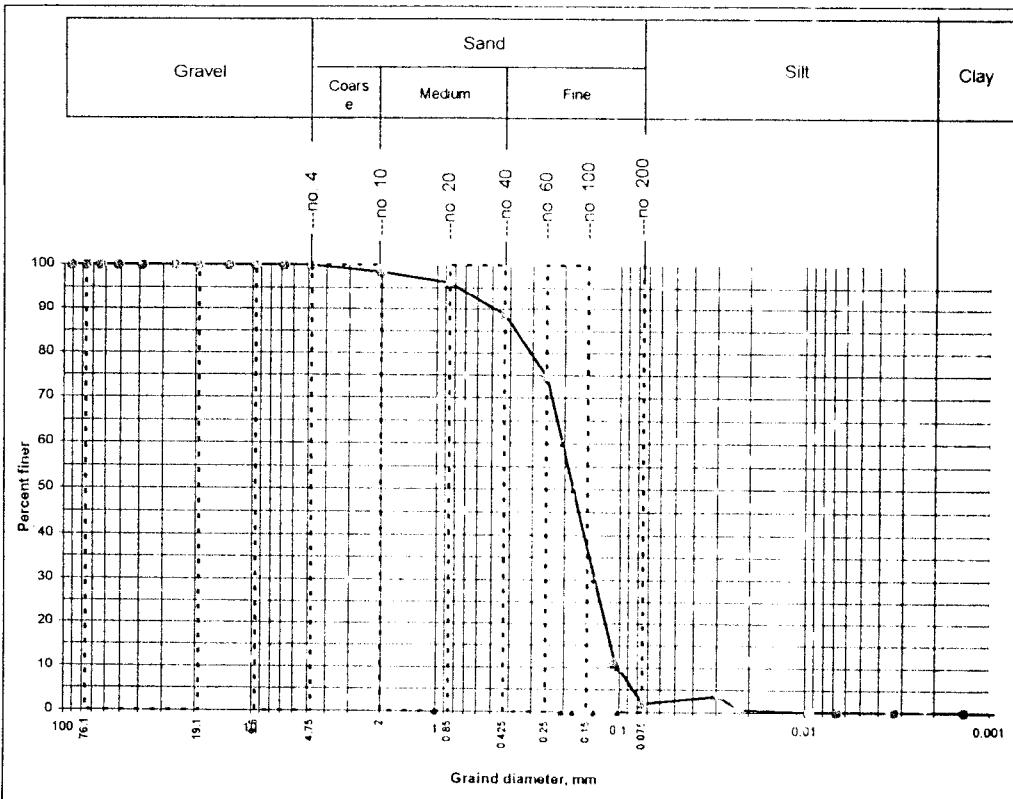
Dr Ir. Edy Purwanto, DEA



SOIL MECHANIC LABORATORY
FACULTY OF ENGINEERING AND PLANNING
INDONESIAN ISLAMIC UNIVERSITY

GRAIN SIZE ANALYSIS UNIFIED

Project	: Abu Merapi (Abu Vulkanik)
Location	: Kali Adem, Cangkringan, Pakem
Sample no.	: 2
Depth	: -
Kode	: 2
Tested by	: Nur Cholis
Date	: 25 September 2006
Berat jenis	: 2.62



Finer # 200	1.910 %	D10 (mm)	0.101
		D30 (mm)	0.117
Gravel	0.000 %	D60 (mm)	0.205
Sand	98.090 %	Cu = D60/D10	2.023
Silt	1.910 %	Cc = D30 ² / (D10xD60)	1.349
Clay	0.000 %	D50(mm)	0.179

Yogyakarta, 25 September 2006

Dr Ir Edy Purwanto, DEA

GRAIN SIZE ANALYSIS

Project : Tanah Lempung	Tested by : Nur Cholis
Sample no : 1	Date : 12 Desember 2006
Depth : 1,5 m	Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
Kode : 1	

Soil sample (disturbed/undisturbed)

Mass of soil = 69.93 gr	Hydrometer type = 152 H
Specific Gravity , Gs = 2.701	Hydr. Correction, a = 0.989
K2 = a/W x 100 = 1.413822	Meniscus correction, m = 1.5

Sieve Analysis

Sieve No	Opening (mm)	Mass retained (gr)	Mass retained (gr)	% finer by mass e/W x 100%	Remarks
	90	0	69.93	100.00	
	75	0	69.93	100.00	
	63	0	69.93	100.00	
	50.8	0	69.93	100.00	
	38.1	0	69.93	100.00	
1	25.4	0	69.93	100.00	
3/4	19	0	e1 = 69.93	100.00	
	13.2	0	e2 = 69.93	100.00	
3/8	9.5	0	e3 = 69.93	100.00	
1/4	6.7	0	e4 = 69.93	100.00	
4	4.750	d1 = 0.00	e5 = 69.93	100.00	e7 = W - Sd
10	2.000	d2 = 1.30	e6 = 68.63	98.14	e6 = d7 + e7
20	0.850	d3 = 1.26	e7 = 67.37	96.34	e5 = d6 + e6
40	0.425	d4 = 0.89	e9 = 66.48	95.07	e4 = d5 + e5
60	0.250	d5 = 0.87	e10 = 65.61	93.82	e3 = d4 + e4
140	0.106	d6 = 4.55	e11 = 61.06	87.32	e2 = d3 + e3
200	0.075	d7 = 1.97	e12 = 59.09	84.50	e1 = d2 + e2
		Sd = 10.84			

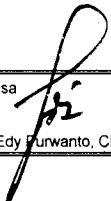
Hidrometer Analysis

Time	elapsed time min. T	R1	R2	t	R' = R1 + m	L	K	D (mm)	Rc= R1-R2+Cr	P K2 x R (%)
12.48										
12.50	2	52.5	-2.0	27.5	53.5	7.535	0.0122	0.023599	55.8	78.89
12.53	5	46	-2.0	27	47	8.600	0.0123	0.016079	49.3	69.70
2.55	30	43	-2.0	27	44	9.091	0.0123	0.006749	46.3	65.46
13.48	60	35	-2.0	27	36	10.401	0.0123	0.005105	38.3	54.15
14.01	250	27	-2.0	27.5	28	11.710	0.0123	0.002654	30.3	42.84
12.48	1440	19	-2.0	27	20	13.020	0.0123	0.001166	22.3	31.53

Remarks :

Rc = R1 - R2 + Cr (Cr = Temperatur correction factors)

R' = R1 + m (m correctioin for meniscus)

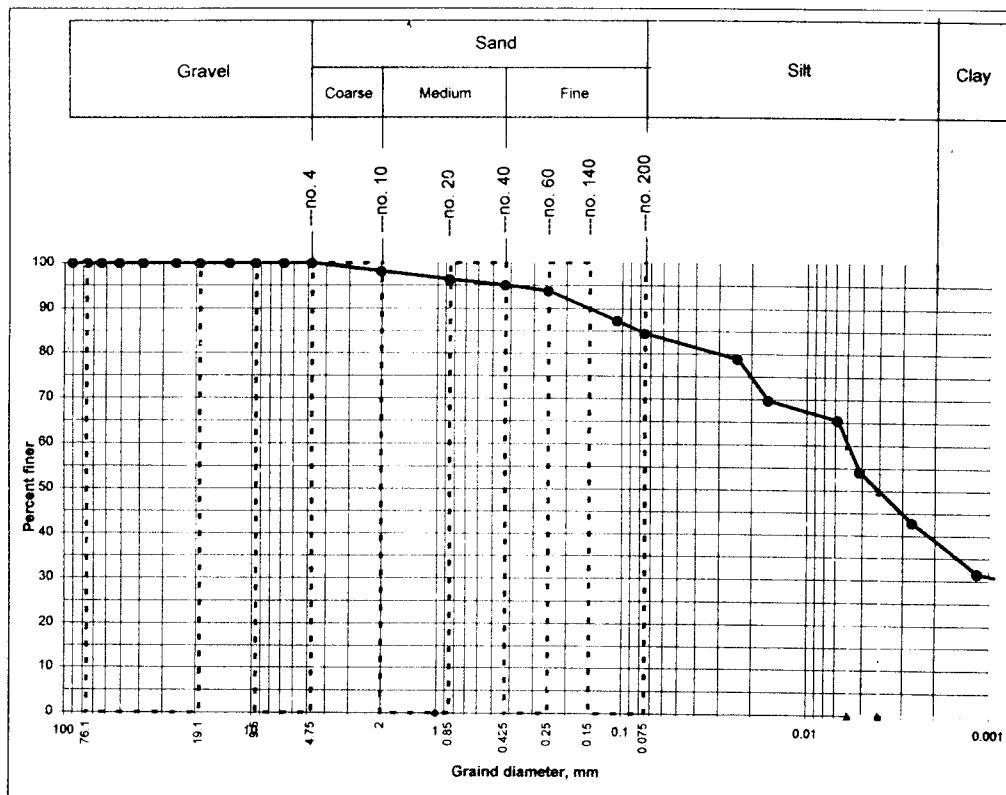
SOIL MECHANICS LABORATORY CIVIL ENGINEERING DEPARTEMENT ISLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA	Diperiksa  Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA
---	--



SOIL MECHANIC LABORATORY
FACULTY OF ENGINEERING AND PLANNING
INDONESIAN ISLAMIC UNIVERSITY

GRAIN SIZE ANALYSIS
UNIFIED

Project : Tanah Lempung
Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
Sample no. : 1
Depth : 1,5 m
Kode : 1
Tested by : Nur Cholis
Date : 12 Desember 2006
Berat jenis : 2.701



Finer # 200	84.499 %	D10 (mm)	0.000
		D30 (mm)	0.001
Gravel	0.000 %	D60 (mm)	0.006
Sand	15.501 %	Cu = D60/D10	3025.97
Silt	45.499 %	Cc = D30 ² / (D10xD60)	379.914
Clay	39.000 %	D50(mm)	0.004

Yogyakarta : 12 December 2006

Dr.Ir. Edi Purwanto, DEA

GRAIN SIZE ANALYSIS

Project Tanah Lempung Tested by Nur Cholis
 Sample no : 2 Date 12 Desember 2006
 Depth :1.5 m Location Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
 Kode : 2

Soil sample (disturbed/undisturbed)

Mass of soil = <u>70.2</u> gr	Hydrometer type = <u>152 H</u>
Specific Gravity , Gs = <u>2.701</u>	Hydr. Correction, a = <u>0.989</u>
K2 = a/W x 100 = <u>1.408384</u>	Meniscus correction, m = <u>1.5</u>

Sieve Analysis

Sieve No	Opening (mm)	Mass retained (gr)	Mass retained (gr)	% finer by mass e/W x 100%	Remarks
	90	0	70.20	100.00	
	75	0	70.20	100.00	
	63	0	70.20	100.00	
	50.8	0	70.20	100.00	
	38.1	0	70.20	100.00	
1	25.4	0	70.20	100.00	
3/4	19	0 e1 =	70.20	100.00	
	13.2	0 e2 =	70.20	100.00	
3/8	9.5	0 e3 =	70.20	100.00	
1/4	6.7	0 e4 =	70.20	100.00	
4	4.750 d1 =	0.00 e5 =	70.20	100.00	e7 = W - Sd
10	2.000 d2 =	1.79 e6 =	68.41	97.45	e6 = d7 + e7
20	0.850 d3 =	1.02 e7 =	67.39	96.00	e5 = d6 + e6
40	0.425 d4 =	0.90 e9 =	66.49	94.72	e4 = d5 + e5
60	0.250 d5 =	1.10 e10 =	65.39	93.15	e3 = d4 + e4
140	0.106 d6 =	4.24 e11 =	61.15	87.11	e2 = d3 + e3
200	0.075 d7 =	2.25 e12 =	58.90	83.90	e1 = d2 + e2
		Sd = 11.30			

Hidrometer Analysis

Time	elapsed time min. T	R1	R2	t	R' R1 + m	L	K	D (mm)	Rc= R1-R2+Cr	P K2 x R (%)
12.48										
12.50	2	50	-2.0	27	51	7.945	0.0123	0.024436	53.3	75.07
12.53	5	43	-2.0	27	44	9.091	0.0123	0.016532	46.3	65.21
2.55	30	35	-2.0	27	36	10.401	0.0123	0.007219	38.3	53.94
13.48	60	32	-2.0	27	33	10.892	0.0123	0.005224	35.3	49.72
14.01	250	25	-2.0	27	26	12.038	0.0123	0.00269	28.3	39.86
12.48	1440	22	-2.0	26.5	23	12.529	0.0123	0.001144	25.3	35.63

Remarks :

Rc = R1 - R2 + Cr (Cr = Temperatur correction factors)

R' = R1 + m (m correctloin for meniscus)

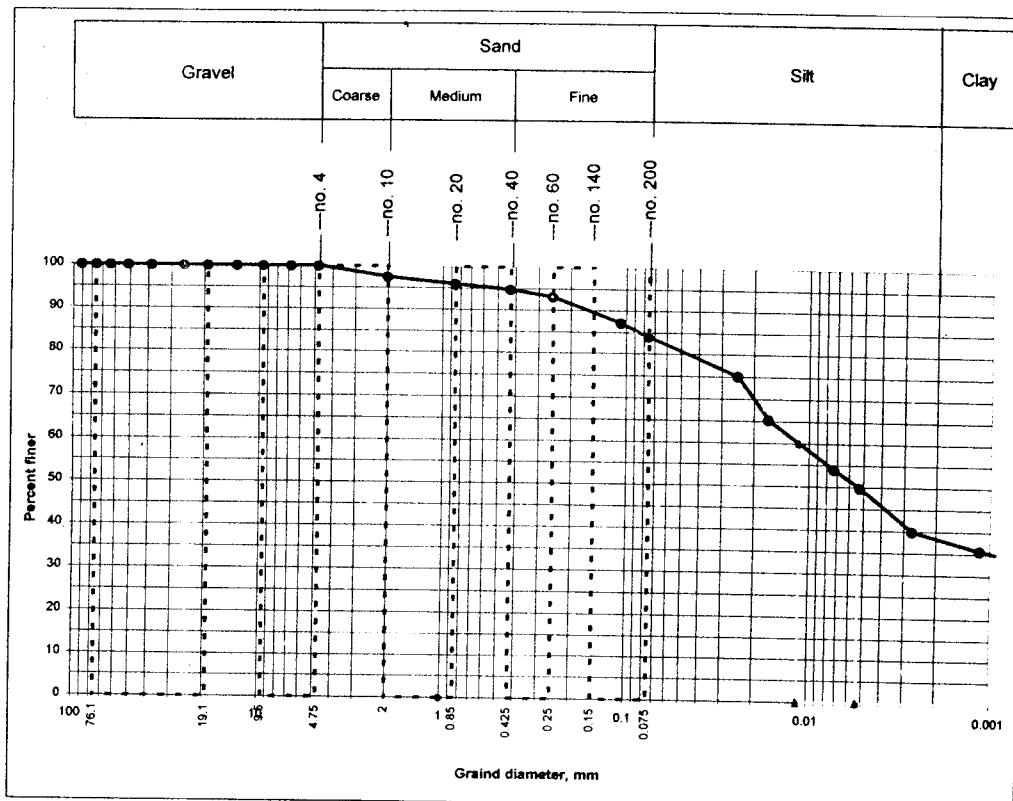
SOIL MECHANICS LABORATORY CIVIL ENGINEERING DEPARTMENT ISLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA	 Dipaksa Dr. Ir. Edy Purnianto, CES, DEA
--	---



SOIL MECHANIC LABORATORY
FACULTY OF ENGINEERING AND PLANNING
INDONESIAN ISLAMIC UNIVERSITY

GRAIN SIZE ANALYSIS
UNIFIED

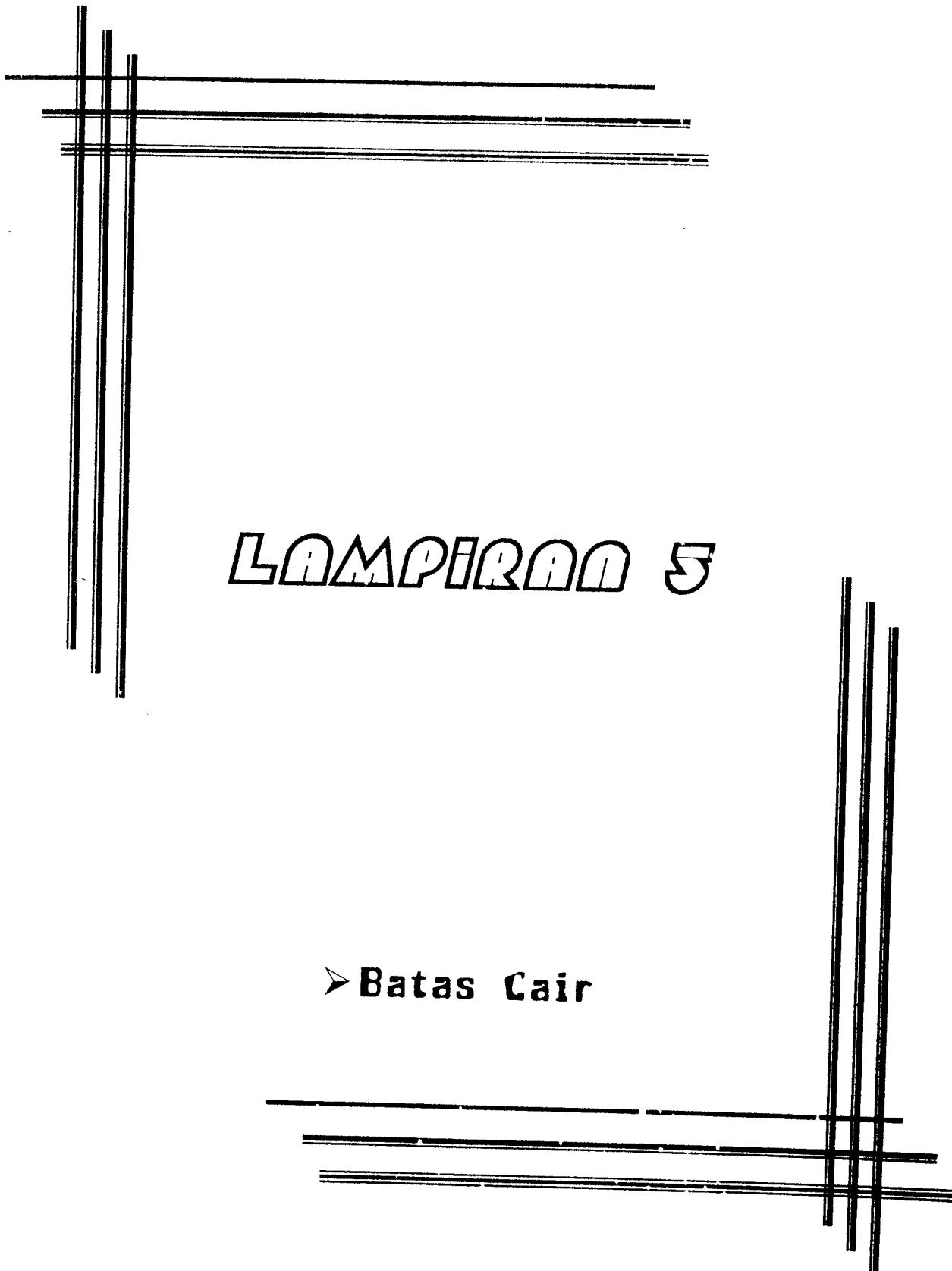
Project : Tanah Lempung
Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
Sample no. : 2
Depth : 1,5 m
Kode : 2
Tested by : Nur Cholis
Date : 12 Desember 2006
Berat jenis : 2.701



Finer # 200	83.903 %	D10 (mm)	0.000
		D30 (mm)	0.000
Gravel	0.000 %	D60 (mm)	0.011
Sand	16.097 %	Cu = D60/D10	8185.58
Silt	45.903 %	Cc = D30 ² / (D10xD60)	189.621
Clay	38.000 %	D50(mm)	0.005

Yogyakarta 12 Desember 2006

Dr.Ir. Edy Purwanto, DEA



LAMPIRAN 5

➤ Batas Cair



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 396042, 896707, Fax (0274) 896330, Jogjakarta

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lempung

Tanggal : 25 September 2006
Dikerjakan : Nur Cholis.
Sampl No : 1

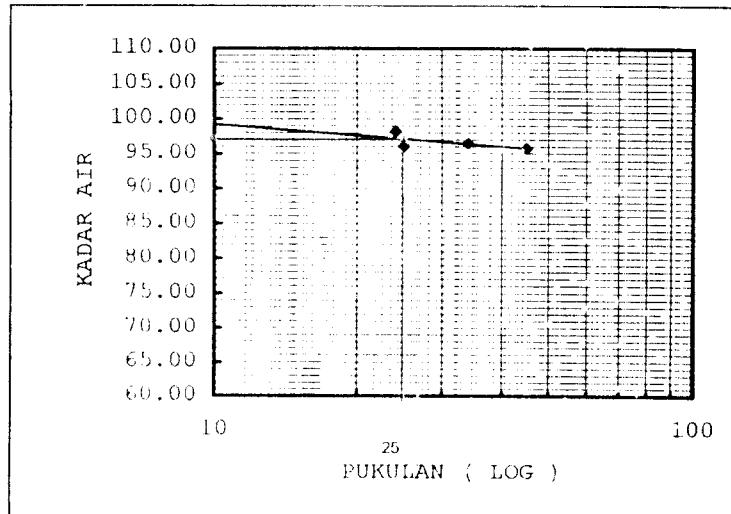
NO	NO. PENGUJIAN	I				II				III				IV			
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	
1	NO CAWAN																
2	Berat cawan kosong	9.29	12.61	12.90	12.81	12.83	9.36	9.16	9.44								
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	29.76	29.47	32.68	27.75	29.05	27.21	27.11	29.12								
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	19.62	21.11	22.97	20.44	21.07	18.45	18.31	19.50								
5	Berat air (3) - (4)	10.14	8.36	9.71	7.31	7.98	8.76	8.80	9.62								
6	Berat tanah kering (4) - (2)	10.33	8.50	10.07	7.63	8.24	9.09	9.15	10.06								
	(5)																
7	KADAR AIR = $\frac{-----}{(6)} \times 100\% =$	98.16	98.35	96.43	95.81	96.84	96.37	96.17	95.63								
8	KADAR AIR RATA-RATA =			96.257		96.12		96.61									95.90
9	PUKULAN			24		25		34									45

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN		
		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.75	12.63
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	15.89	15.62
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	15.14	14.94
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.75	0.68
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	2.39	2.31
	(5)		
7	KADAR AIR = $\frac{-----}{(6)} \times 100\% =$	31.38	29.44
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.41	

KESIMPULAN

FLOW INDEX :	2.178
BATAS CAIR :	97.20
BATAS PLASTIS :	30.41
INDEX PLASTISITAS :	66.79



Kepala laboratorium
Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliturang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

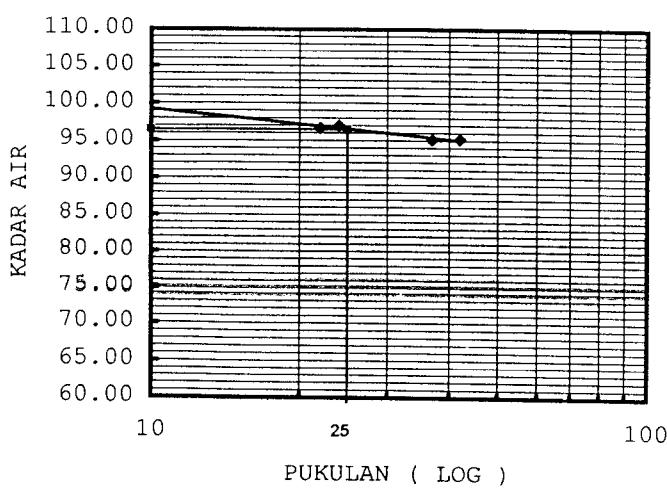
PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 2 Mei 2007
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	: Nur Cholis
JENIS TANAH	: Tanah Lempung	Sampel No	: 2

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAVAN	12.46	12.74	11.97	12.69	12.15	12.62	11.95	12.53
2	Berat cawan kosong	32.52	29.56	31.82	27.73	25.64	26.61	25.67	27.84
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	22.87	21.28	21.95	20.40	19.08	19.77	18.97	20.28
5	Berat air (3) - (4)	9.85	8.28	9.87	7.33	6.56	6.84	6.70	7.36
6	Berat tanah kering (4) - (2)	10.21	8.54	9.98	7.71	6.93	7.15	7.02	7.75
7	(5) KADAR AIR = ----- x 100 % = (6)	96.47	96.96	98.90	95.07	94.66	95.66	95.44	94.97
8	KADAR AIR RATA-RATA =	96.715		96.98		95.16		95.20	
9	PUKULAN	22		24		37		42	

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN	
		FLOW INDEX	BATAS CAIR
1	NO CAVAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.35	22.00
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	26.01	26.50
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	25.16	25.42
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.85	1.08
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	2.81	3.42
7	(5) BATAS PLASTIS = ---- x 100 % = (6)	30.25	31.58
8	BATAS PLASTIS RATA-RATA (%)	30.91	



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

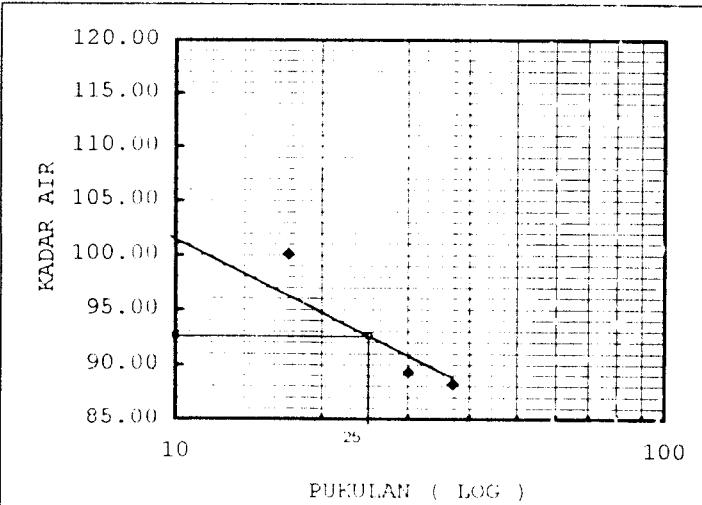
PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	09 Maret 2007
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis
JENIS TANAH	: Tanah Lempong	Variasi	2 %
		Waktu	0 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	5	6
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.05	12.56	12.05	12.94
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH (gr)	22.54	22.20	25.33	23.13
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING (gr)	17.73	17.36	19.00	18.02
5	BERAT AIR (3)-(4)	4.81	4.84	6.33	5.11
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	4.68	4.80	6.35	5.08
(5)				2.69	3.81
7	KADAR AIR = --- x 100 % = (6)	102.78	100.83	99.69	89.70
8	KADAR AIR RATA-RATA =		101.806		89.34
9	PUKULAN		8	17	30
					37

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		I	II	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.82	12.81	BATAS CAIR
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.60	14.59	BATAS PLASTIS
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.15	14.16	INDEX PLASTISITAS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.45	0.41	8.786
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.33	1.35	92.80
(5)				32.84
7	KADAR AIR = --- x 100 % = (6)	33.83	31.85	59.76
8	KADAR AIR RATA-RATA =		32.84	



Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto CES DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 896330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lempung

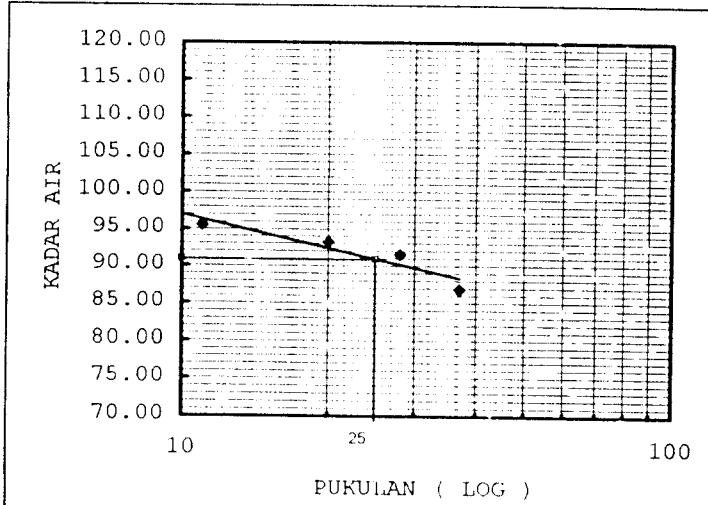
Tanggal : 09 Maret 2007
Dikerjakan : Nur Cholis
Varias : 12 %
Peram : 1 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	13.26	13.03	12.83	11.06
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	18.67	19.84	19.30	20.52
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	18.02	16.52	16.09	16.91
5	Berat air (3)-(4)	2.65	3.32	3.21	3.61
6	Berat tanah kering (4)-(2)	2.76	3.49	3.46	3.85
(5)					
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	96.01	95.13	92.77	93.77
(6)					
8	KADAR AIR RATA-RATA =		99.5%		93.27
9	PUKULAN		11	20	28
					37

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO. PENGUJIAN	1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.87	13.15
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.30	14.55
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.96	14.06
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.34	0.29
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.09	0.91
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	31.19	31.8%
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		31.53

KESIMPULAN
 FLOW INDEX 6.963
 BATAS CAIR 90.87
 BATAS PLASTIS 31.63
 INDEX PLASTISITAS 59.44



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK Tugas Akhir
 LOKASI Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta
 JENIS TANAH Tanah Lempong

Tanggal : 07 Maret 2007
 Dikerjakan : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Peram : 3 hari

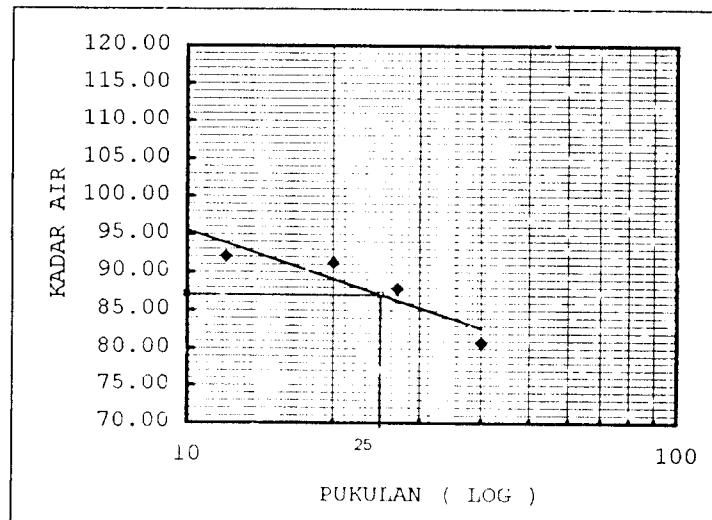
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	13.00	12.74	13.23	12.63	12.76	13.12	12.64	12.68
3	Berat cawan + tanah basa	16.17	15.16	16.33	17.19	20.10	19.88	21.23	21.28
4	Berat cawan + tanah kering	14.65	14.00	15.90	15.01	16.64	16.74	17.42	17.41
5	Berat air (3) - (4)	1.52	1.16	2.43	2.18	3.46	3.14	3.81	3.87
6	Berat tanah kering (4) (2)	1.15	1.28	2.07	2.18	3.88	3.62	4.18	4.73
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	92.12	92.04	91.01	91.40	69.18	84.74	79.71	81.82
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA			92.09	91.30	87.96			80.76
9	PUKULAN		12		20		7		40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.08	12.91						
3	BERAT CAWAN + TANAH BASA	14.63	15.14						
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.40	14.63						
5	BERAT AIR (3) - (4)	0.43	0.61						
6	BERAT TANAH KERING (4) (2)	1.12	1.82						
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	32.58	33.52						
(6)									
8	KADAR AIR RATA RATA =			33.05					

KESIMPULAN

FLOW INDEX	8.668
BATAS CAIR	87.08
BATAS PLASTIS	33.06
INDEX PLASTISITAS	64.04



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

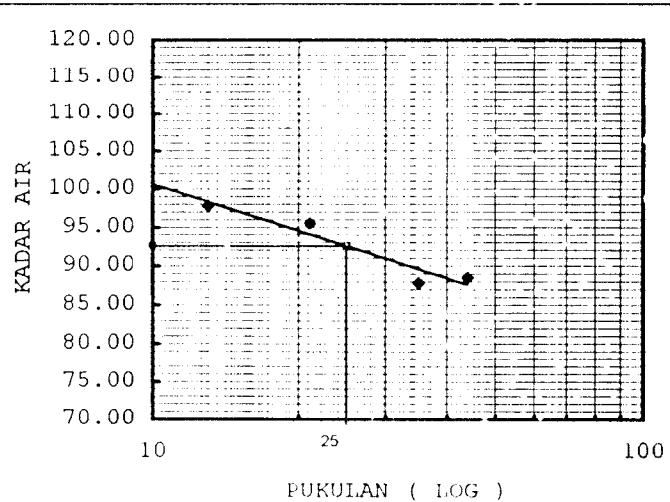
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	10 Maret 2007
LOKASI	: Pereng,Ngentakrejo,Lendah,Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis
JENIS TANAH	: Tanah Lempung	Variasi	2 %
NO	NO PENGUJIAN	I	II
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	13.11	13.24
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	27.83	26.89
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	20.51	20.15
5	Berat air (3) - (4)	7.29	6.74
6	Berat tanah kering (4) - (2)	7.43	6.91
7	(5) KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	98.12	97.54
8	KADAR AIR RATA-RATA =	97.828	95.56
9	PUKULAN	13	21
			III
			IV
		5	6
		12.74	12.72
		12.71	12.92
		19.67	21.67
		15.52	19.68
		4.15	1.99
		2.81	6.76
		147.69	29.44
		87.94	88.56
		35	44

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX 8.456
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.09	12.84	BATAS CAIR 92.63
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	15.06	14.12	BATAS PLASTIS 33.46
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.55	13.81	INDEX PLASTISITAS 59.19
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.51	0.31	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.46	0.97	
7	(5) KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	34.93	31.96	
8	KADAR AIR RATA-RATA =	33.45		



Kepala laboratorium

Dr. Ir Egy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

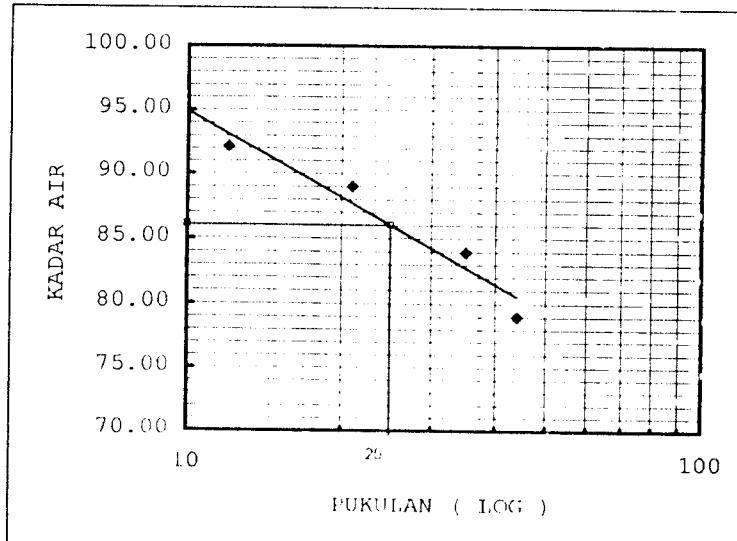
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 10 Maret 2007						
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	: Nur Cholis						
JENIS TANAH	: Tanah Lempong	Variasi	: 2%						
		Peram	: 14 hari						
NO	NO. PENGUJIAN	II	III	IV					
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.85	12.73	12.59	12.85	12.54	12.67	12.84	12.78
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	24.95	25.31	24.37	25.62	24.53	23.76	21.69	21.67
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	18.81	19.30	18.81	19.62	19.12	18.64	17.81	17.71
5	Berat air (3) - (4)	5.54	6.01	5.56	6.00	5.41	5.12	3.88	3.96
6	Berat tanah kering (4) - (2)	5.96	6.57	6.22	6.77	5.58	5.97	4.97	4.95
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	92.95	91.48	89.39	88.63	82.22	85.76	78.07	80.00
8	KADAR AIR RATA-RATA =		92.215		89.01		83.99		79.03
9	PUKULAN		12		21		35		44

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.59	12.79	FLOW INDEX
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.56	14.67	BATAS CAIR
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.08	14.22	BATAS PLASTIS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.48	0.45	INDEX PLASTISITAS
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.49	1.43	54.20
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	32.21	31.47	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =		31.84	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

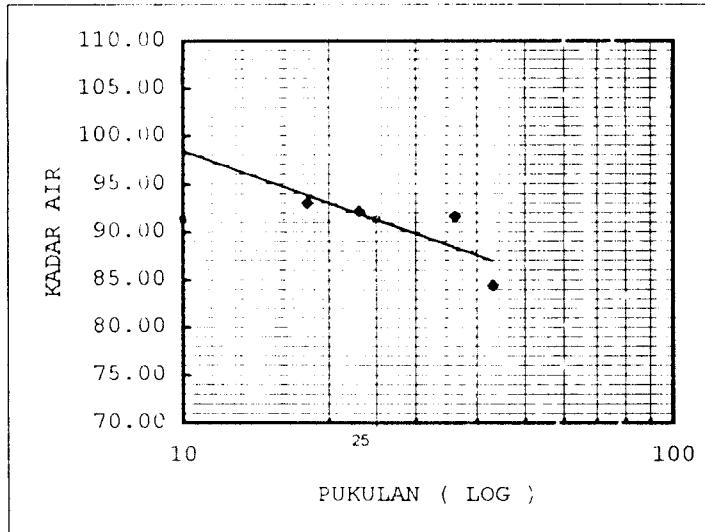
Jl. Kalurang Km 14,4 Telip. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir							Tanggal	09 Maret 2007
LOKASI	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta							Dikejakan	Nur Cholis
JENIS TANAH	Tanah Lempong							Verasi	4 %
								Feram	0 hari
NO	NO. PENGUJIAN	1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	13.26	13.02	12.56	12.78	13.00	12.92	12.67	12.72
2	Berat cawan kosong	26.51	26.56	23.08	22.42	25.94	24.66	23.35	22.49
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.07	20.09	18.04	17.79	19.76	19.04	18.49	17.90
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	6.44	6.47	5.04	4.63	6.18	5.62	4.86	4.50
5	Berat air (3) - (4)	6.81	7.07	5.48	5.01	6.76	6.12	5.82	5.27
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	94.57	91.51	91.97	92.42	91.42	91.93	83.51	85.39
8	KADAR AIR RATA-RATA =		92.040		92.19		91.63		84.45
9	PUKULAN		18		23		36		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	12.70	13.09	FLOW INDEX 7.618
2	BERAT CAWAN KOSONG	14.54	14.46	BATAS CAIR 91.30
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.09	14.12	BATAS PLASTIS 32.89
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.45	0.34	INDEX PLASTISITAS 68.80
6	BERAT TANAH KERING (4) :	1.9	1.00	
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	32.37	33.01	
8	KADAR AIR RATA-RATA :	32.69		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Burwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

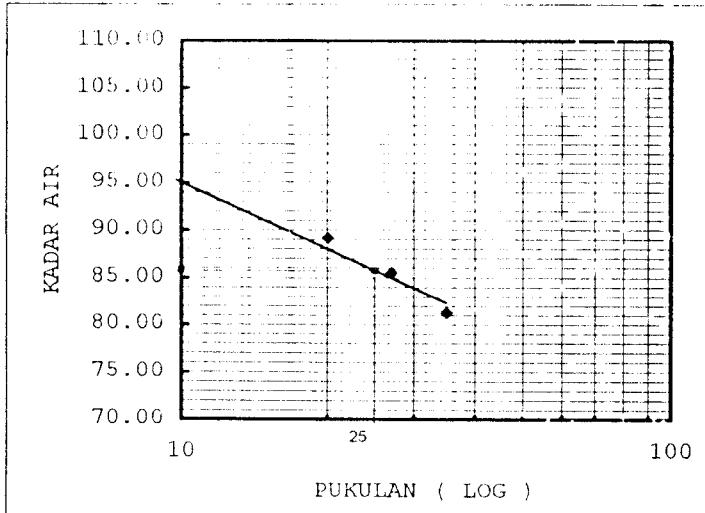
Jl. Kalurang Km 14,4 Telp. (0274) 895342, 895707, Fax. (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	09 Maret 2007						
LOKASI	Pereng, Ngantakrejo, Lentah Kulon Progo, Yogyakarta	Dikenakan	Kur Choiis						
JENIS TANAH	Tanah Lempung	Variasi	4 %						
		Peram	1 han						
NO	NO. PENGUJIAN	II	III	IV					
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.72	12.76	13.12	12.89	12.95	12.61	12.88	12.88
3	Berat cawan + tanah basah (g)	19.55	19.90	21.11	20.72	20.68	20.14	17.98	18.52
4	Berat cawan + tanah kering (g)	16.21	14.88	17.36	16.05	16.81	16.85	15.59	16.02
5	Berat air (3)-(4)	3.34	2.02	3.81	3.77	3.27	3.49	2.37	2.50
6	Berat tanah kering (4)-(2)	3.49	2.12	4.14	4.16	3.86	4.04	2.33	3.06
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	95.70	95.28	89.86	88.50	34.72	85.39	80.89	81.70
(6)									
8	KADAR AIR RATA RATA		96.49		89.18		85.55		81.29
9	PUKULAN		9		20		27		35

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8	FLOW INDEX 9.017
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.2	12.74							BATAS CAIR 86.79
3	BERAT CAWAN + TANAH HANAH	13.47	13.92							BATAS PLASTIS 29.02
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.46	13.69							INDEX PLASTISITAS 66.76
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.31	0.27							
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.74	0.91							
(5)										
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	28.98	29.67							
(6)										
8	KADAR AIR RATA RATA		29.02							



Kepala laboratorium

Dr Ir Edy Junianto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

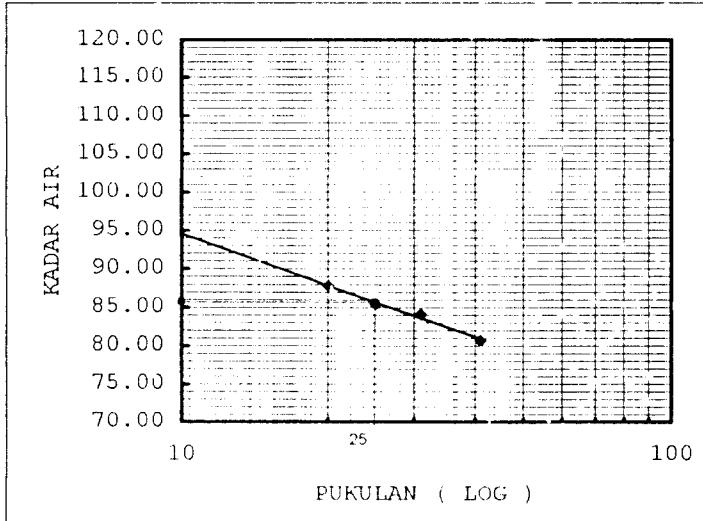
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir				Tanggal	: 07 Maret 2007	
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta				Dikerjakan	: Nur Cholis	
JENIS TANAH	: Tanah Lempong				Varasi	: 4 %	
					Pelam	: 3 hari	
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV		
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6
2	Berat cawan kosong	12.71	12.77	13.25	12.50	12.82	12.78
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	16.02	17.80	25.18	24.43	21.30	29.39
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	14.47	15.45	19.71	18.93	17.42	21.81
5	Berat air (3) - (4)	1.55	2.35	5.47	5.50	3.88	7.58
6	Berat tanah kering (4) - (2)	1.76	2.68	6.46	6.37	4.60	9.03
(5)							
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	88.07	87.69	84.67	86.34	84.35	33.94
(6)							
8	KADAR AIR RATA-RATA =		87.877		85.51		84.15
9	PUKULAN		20		25		31
							41

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.86	12.74	BATAS CAIR
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.30	14.21	RATAS PLASTIS
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.95	13.84	INDEX PLASTISITAS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.35	0.37	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.09	1.10	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	32.11	33.64	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =		32.87	



Kepala laboratorium

Dr. Ir Edy Purwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
 LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta
 JENIS TANAH : Tanah Lempong

Tanggal : 10 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

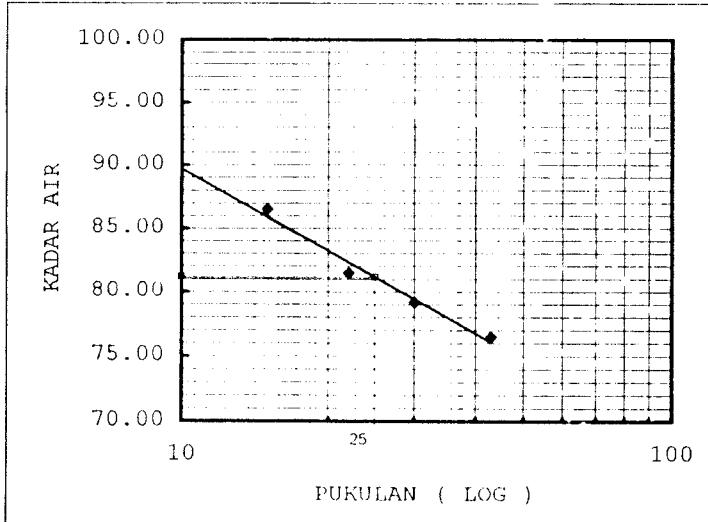
Variasi : 4 %

Peram : 7 hari

NO	NO. PENGUJIAN			II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	12.94	13.02	12.96	12.65	12.71	12.67	12.75	12.61
2	Berat cawan kosong	23.13	23.74	27.89	27.71	25.90	28.74	27.03	29.12
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	18.41	18.76	21.20	20.33	20.03	21.69	20.82	21.98
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	4.72	4.98	6.69	6.78	5.87	7.05	6.21	7.14
5	Berat air (3)-(4)	5.47	5.74	8.24	8.28	7.32	9.02	8.07	9.37
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat cawan + tanah basah}} \times 100\% =$	86.29	86.76	81.19	81.88	80.10	78.16	76.95	76.20
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =	86.524			81.54		79.18		76.58
9	PUKULAN	15			2?		30		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN			KESIMPULAN	
		1	2	FLOW INDEX	8.953
1	NO CAWAN	12.71	12.74	BATAS CAIR	81.15
2	BERAT CAWAN KOSONG	14.15	14.77	BATAS PLASTIS	31.64
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	13.80	14.29	INDEX PLASTISITAS	49.61
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	0.35	0.46		
5	BERAT AIR (3)-(4)	1.09	1.55		
(5)					
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat cawan + tanah basah}} \times 100\% =$	32.11	30.97		
(6)					
8	KADAR AIR RATA-RATA =	31.54			



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

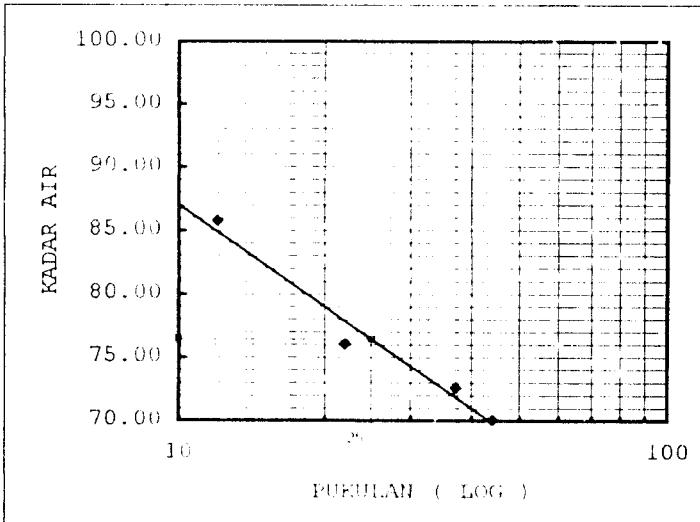
Jl. Kaliturang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 896707, Fax (0274) 895730, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	10 Maret 2007
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo - Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Choiris
JENIS TANAH	: Tanah Lempung	Variasi	4 %
		Peram	10 hari
NO	NO. PENGUJIAN		
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	12.83	12.81
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	24.52	22.76
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	19.14	18.15
5	Berat air (3) - (4)	5.38	4.61
6	Berat tanah kering (4) - (2)	6.31	5.34
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	85.26	86.33
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		85.796
9	PUKULAN		12
			22
			37
			44

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN			KESIMPULAN	
		1	2	FLOW INDEX	11.192
1	NO CAWAN	1	2	BATAS CAIR	76.44
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.17	12.65	BATAS PLASTIS	31.66
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.15	14.52	INDEX PLASTISITAS	44.79
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.92	14.06		
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.23	0.46		
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.75	1.41		
(5)					
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	30.67	32.62		
(6)					
8	KADAR AIR RATA-RATA =		31.65		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto CES DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

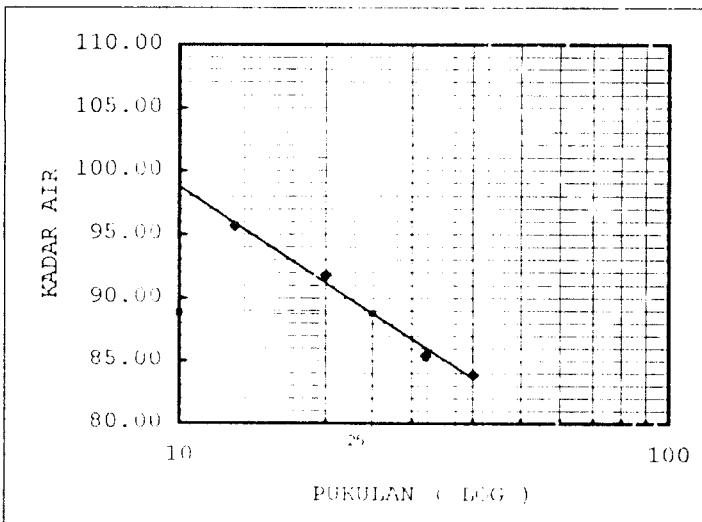
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	09 Maret 2007						
LOKASI	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis						
JENIS TANAH	Tanah Lempong	Variasi	6 %						
		Peram	0 hari						
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.60	12.56	12.64	12.76	13.21	12.69	12.67	12.74
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	25.05	26.87	26.07	30.08	24.39	23.80	22.51	27.23
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	18.93	19.91	19.64	21.79	19.39	18.54	18.07	20.60
5	Berat air (3)-(4)	6.12	6.96	6.43	8.29	5.30	5.06	4.51	6.63
6	Berat tanah kering (4)-(2)	6.33	7.35	7.00	9.03	6.18	5.94	5.40	7.86
(5)									
7	KADAR AIR = ----- x 100 % = (6)	96.68	94.69	91.86	91.81	35.76	85.19	83.52	84.35
8	KADAR AIR RATA-RATA =		95.683		91.83		85.47		83.93
9	PUKULAN		13		20		32		40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN	
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.69	13.97
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.70	14.45
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.21	14.12
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.49	0.33
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.52	1.05
(5)			
7	KADAR AIR = ---x 100 % = (6)	32.24	31.43
8	KADAR AIR RATA-RATA =	31.83	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang Km 14,4 Telip. (0274) 895042, 896707, Fax (0274) 896330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lempong

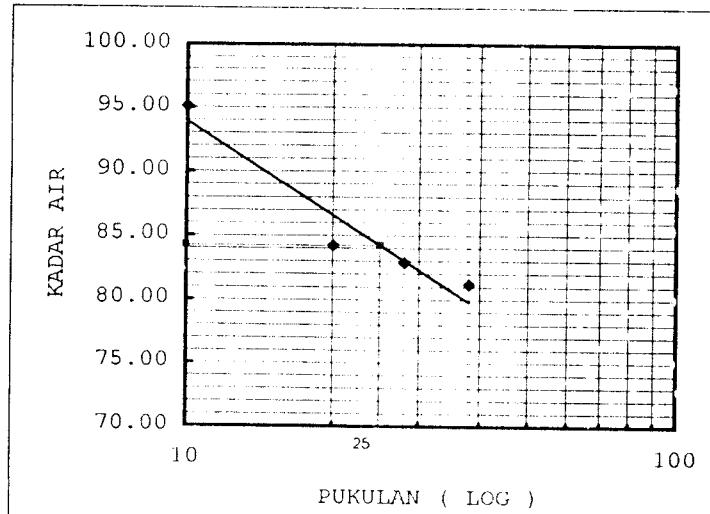
Tanggal : 09 Maret 2007
Dikerjakan : Nur Cholis
Variansi : 6 %
Pekarangan : 1 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	12.68	12.81	13.01	13.23	12.77	12.81	13.11	12.86
3	Berat cawan + tanah basah (g)	17.20	17.40	20.74	19.89	18.49	19.00	19.90	19.43
4	Berat cawan + tanah kering (g)	15.00	15.18	17.20	16.85	15.91	18.09	16.87	16.49
5	Berat air (3)-(4)	2.20	2.24	3.54	3.04	2.56	2.91	3.03	2.97
6	Berat tanah kering (4)-(2)	2.31	2.35	4.19	3.62	3.14	3.48	3.76	3.63
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat tanah kering}} \times 100\% =$	94.83	95.32	84.49	83.98	82.17	83.62	80.59	81.82
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		95.07		84.73		82.89		81.20
9	PUKULAN		10		20		28		38

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.58	12.56
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	13.68	14.14
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.44	13.79
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.24	0.35
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.86	1.24
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat tanah kering}} \times 100\% =$	27.91	28.23
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		28.07

KESIMPULAN
 FLOW INDEX : 9.710
 BATAS CAIR : 84.26
 BATAS PLASTIS : 28.07
 INDEX PLASTISITAS : 56.18



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

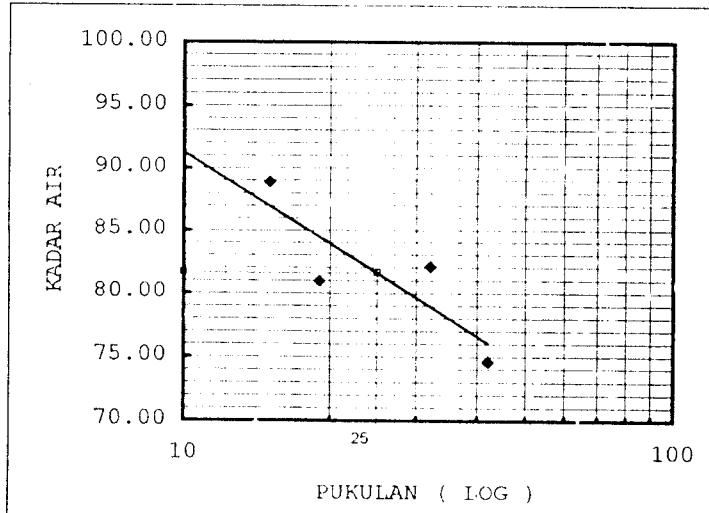
Jl. Kaliurang Km 14.4 Telp. (0274) 896042, 896/07, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir						Tanggal	07 Maret 2007	
LOKASI	Pereng, Ngantukrejo, Tendean, Kulon Progo, Yogyakarta						Diketahui	Nur Chous	
JENIS TANAH	Tanah Lempar						Variasi	6 %	
							Peram	3 hari	
NO	NO CAWAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.62	12.68	12.94	12.72	12.65	12.74	13.01	13.22
3	Berat cawan + tanah basah	16.43	16.16	17.39	17.70	19.03	17.83	18.04	19.59
4	Berat cawan + tanah kering	14.17	14.53	15.37	15.48	16.20	15.39	15.88	16.88
5	Berat air (3) - (4)	1.26	1.62	1.98	2.22	2.83	2.24	2.16	2.71
6	Berat tanah kering (4) - (2)	1.66	1.89	2.13	2.76	3.55	2.65	2.87	3.66
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	96.16	87.57	81.48	80.43	79.72	84.53	75.26	74.04
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA			88.91		80.93	82.12		74.65
9	PUKULAN			16		19	32		42

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN		
1	NO CAWAN			FLOW INDEX 10.066
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.83	12.71	BATAS CAIR 81.61
3	BERAT CAWAN + TANAH HASAH	14.60	14.53	BATAS PLASTIS 32.71
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.17	14.15	INDEX PLASTISITAS 48.90
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.43	0.46	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.34	1.44	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	32.09	33.33	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =		32.71	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

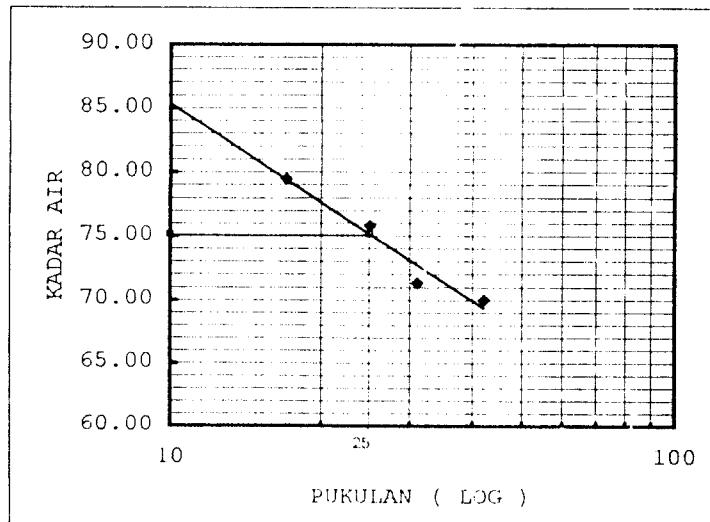
Jl. Kalurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330. Jcgjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 10 Maret 2007
LOKASI	: Pereng,Ngentakrejo,Lendah,Kulon Progo. Yogyakarta	Dikerjakan	: Nur Cholis
JENIS TANAH	: Tanah Lempong	Variasi	: 6 %
NO	NO PENGUJIAN	I	II
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	13.00	12.84
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.51	22.61
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.20	18.26
5	Berat air (3) - (4)	3.31	4.35
6	Berat tanah kering (4) - (2)	4.20	5.42
(5)	KADAR AIR = $\frac{5}{10} \times 100\% =$	78.81	80.26
(6)	KADAR AIR RATA-RATA =	79.534	75.83
8	PUKULAN	17	25
9			31
			42

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.55	12.87	BATAS CAIR
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	13.81	14.47	BATAS PLASTIS
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.51	14.09	INDEX PLASTICITAS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.30	0.38	10.804
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.96	1.22	76.16
(5)	KADAR AIR = $\frac{5}{10} \times 100\% =$	31.25	31.15	31.20
(6)	KADAR AIR RATA-RATA =	31.20		43.98
8				



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330. Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lempong

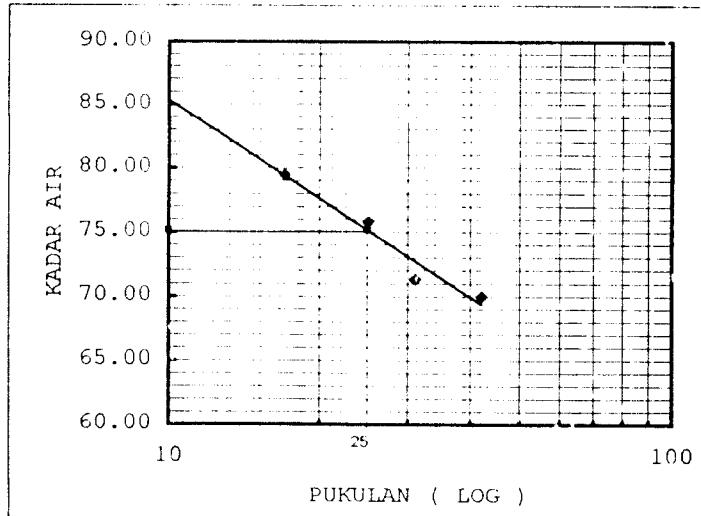
Tanggal : 10 Maret 2007
Dikerjakan : Nur Cholis
Varasi : 6 %
Peram : 7 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	13.00	12.84	12.67	12.60
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.51	22.61	18.39	17.69
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.20	18.26	15.94	15.48
5	Berat air (3) - (4)	3.31	4.35	2.45	2.21
6	Berat tanah kering (4) - (2)	4.20	5.42	3.27	2.88
(5)					
7	KADAR AIR = $\frac{-----}{(6)} \times 100\% =$	78.81	80.16	74.92	76.74
8	KADAR AIR RATA-RATA =		79.034		76.83
9	PUKULAN		17	25	31
					42

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.55	12.81
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	13.81	14.47
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.51	14.09
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.30	0.38
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.90	1.22
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{-----}{(6)} \times 100\% =$	31.25	31.15
8	KADAR AIR RATA-RATA =		31.20

KESIMPULAN
 FLOW INDEX **10.604**
 BATAS CAIR **75.16**
 BATAS PLASTIS **31.20**
 INDEX PLASTISITAS **43.98**



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

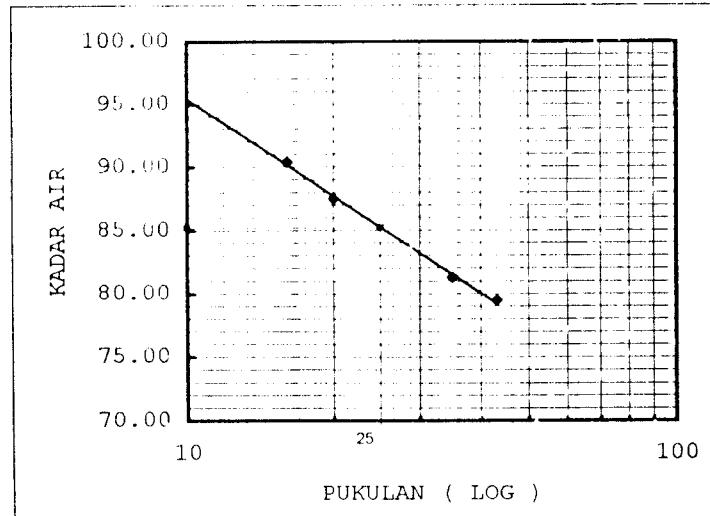
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir						Tanggal	03 Maret 2007
LOKASI	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta						Dikerjakan	Nur Cholis
JENIS TANAH	Tanah Lempong						Variasi	8 %
							Peram	0 hari
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV			
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7
2	Berat cawan kosong	12.74	12.74	12.77	12.70	12.96	12.60	13.23
3	Berat cawan + tanah basah (g)	24.07	22.28	25.58	25.77	20.11	27.03	26.53
4	Berat cawan + tanah kering (g)	18.69	17.75	19.60	19.67	20.14	20.64	20.59
5	Berat air (3)-(4)	5.38	4.53	5.98	6.10	5.97	6.39	5.94
6	Berat tanah kering (4)-(2)	5.95	5.01	6.83	6.97	7.18	8.04	7.46
(5)								7.49
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	90.42	90.42	87.55	87.52	83.15	79.43	79.52
(6)								79.31
8	KADAR AIR RATA-RATA =		90.420		87.54		81.31	
9	PUKULAN			16		20	35	43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	KESIMPULAN	
		FLOW INDEX	10.853
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.85	12.73
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.48	14.30
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.13	13.93
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.35	0.37
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.28	1.20
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	27.34	30.83
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		29.09



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Durwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

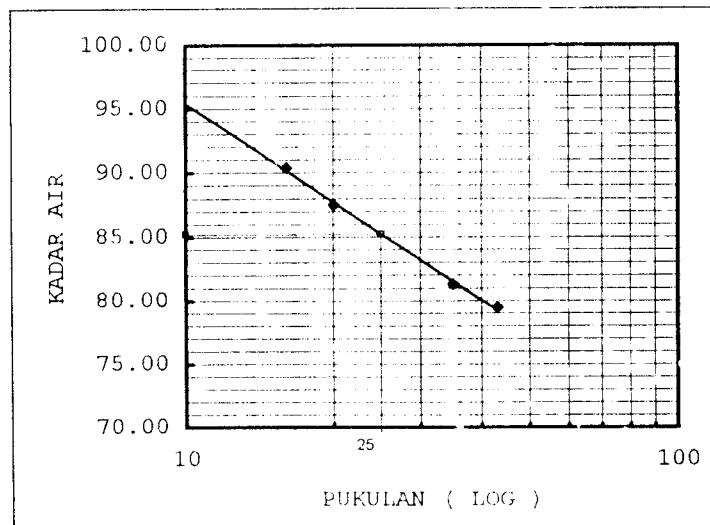
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895350, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir		Tanggal	: 09 Maret 2007				
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta		Dikerjakan	Nur Cholis				
JENIS TANAH	: Tanah Lempong		Variasi	8 %				
			Peram:	0 hari				
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV			
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7
2	Berat cawan kosong	12.74	12.74	12.77	12.70	12.96	12.60	13.23
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	24.07	22.28	25.58	25.77	26.11	27.03	26.63
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	18.69	17.75	19.60	19.67	20.14	20.64	20.52
5	Berat air (3) - (4)	5.38	4.53	5.98	6.10	5.97	6.39	5.94
6	Berat tanah kering (4) - (2)	5.95	5.01	6.83	6.97	7.18	8.04	7.46
(5)								
7	KADAR AIR = $\frac{5.38}{18.69} \times 100\% =$	90.42	90.42	87.55	87.52	83.15	79.48	79.62
(6)								
8	KADAR AIR RATA-RATA =	90.40			87.54		81.31	79.47
9	PUKULAN		16		20		35	43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO			KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	FLOW INDEX
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.85	BATAS CAIR
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.48	BATAS PLASTIS
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.13	INDEX PLASTISITAS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.35	10.659
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.28	85.26
(5)			29.09
7	KADAR AIR = $\frac{0.35}{14.13} \times 100\% =$	27.34	56.18
(6)		30.83	
8	KADAR AIR RATA-RATA =	29.09	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

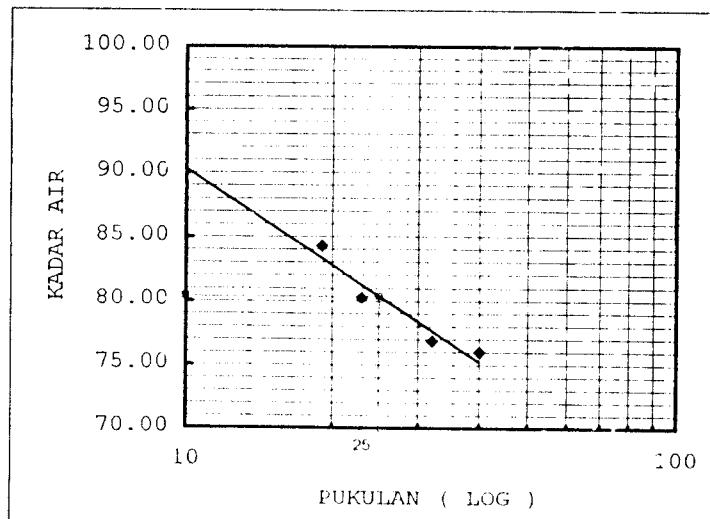
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 995330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	07 Maret 2007						
LOKASI	Pereng Ngrantakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta	Dikenakan	Nur Cholis						
JENIS TANAH	Tanah Lempong	Variasi	8 %						
		Peram	3 hari						
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.97	12.74	12.85	12.56	12.69	13.08	12.58	12.98
3	Berat cawan + tanah basah (g)	17.72	18.42	20.87	22.30	16.02	17.99	19.41	21.19
4	Berat cawan + tanah kering (g)	15.54	15.83	17.15	18.01	14.57	15.85	16.48	17.61
5	Berat air (3) - (4)	2.18	2.59	3.62	4.29	1.45	2.14	2.93	3.58
6	Berat tanah kering (4) - (2)	2.57	3.09	4.30	5.45	1.88	2.79	3.90	4.65
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat tanah kering}} \times 100\% =$	84.82	83.82	81.86	78.72	77.13	76.70	75.13	76.99
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		84.3%		80.29		76.92		76.08
9	PUKULAN		19		23		32		40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO. PENGUJIAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX 10.200
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.68	13.06	BATAS CAIR 80.37
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.01	14.79	BATAS PLASTIS 32.63
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.63	14.37	INDEX PLASTISITAS 47.84
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.33	0.42	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.00	1.31	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat tanah kering}} \times 100\% =$	33.00	32.06	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =		32.53	



Kepala Laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lempung

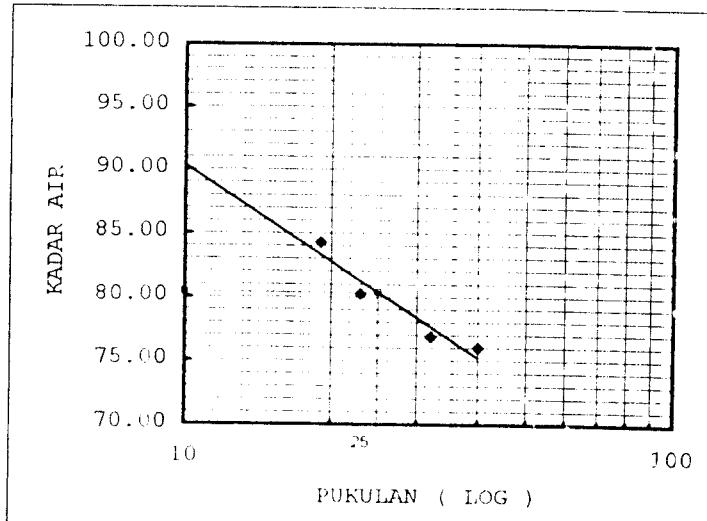
Tanggal : 07 Maret 2007
Dikerjakan Nur Cholis
Variansi 8 %
Periam 3 hari

NO	NO PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	12.97	12.74	12.85	12.56
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	17.72	18.42	20.67	22.30
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	15.54	15.83	17.15	18.01
5	Berat air (3) - (4)	2.18	2.59	3.52	4.29
6	Berat tanah kering (4) - (2)	2.57	3.09	4.30	5.45
(5)	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	84.82	83.82	81.86	78.72
(6)					77.13
8	KADAR AIR RATA-RATA =		84.322		80.29
9	PUKULAN		19		23
					32
					40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.68	13.06
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.01	14.79
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.68	14.37
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.33	0.42
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.00	1.31
(5)	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	33.00	32.0%
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		32.53

KESIMPULAN
 FLOW INDEX 10.200
 BATAS CAIR 80.37
 BATAS PLASTIS 32.53
 INDEX PLASTISITAS 47.84



Kepala laboratorium

Dr. Ir Edy Purwanto, CES DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330. Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta
JENIS TANAH : Tanah Lembaran

Tanggal : 10 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

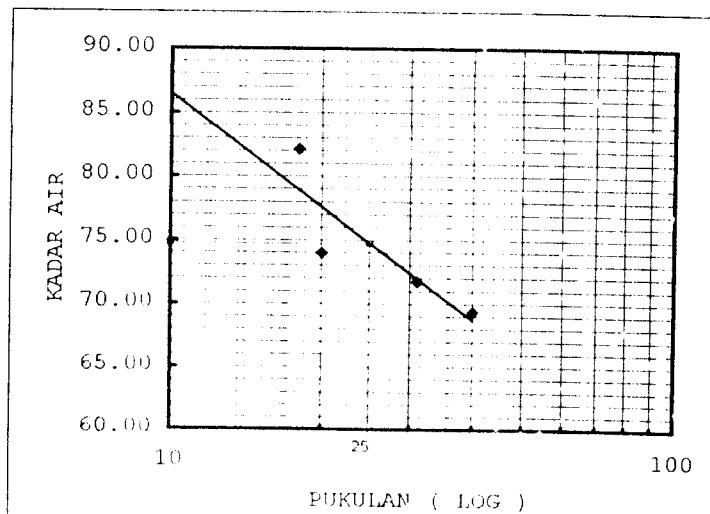
1 - 282 2, 2

BETULAN KERAS DENGAN AIR								
1	BETULAN KERAS							
2	Berat cawan kering	13.10	10.50	12.04	13.00	12.16	12.73	12.88
3	Berat cawan + tanah basah (g)	20.37	10.30	23.30	24.02	23.02	23.98	23.93
4	Berat cawan + tanah kering (g)	17.10	10.32	18.92	19.08	19.01	17.31	18.74
5	Berat air (3) - (4)	3.24	3.07	4.46	4.54	4.51	3.28	4.26
6	Berat tanah kering (4) - (2)	3.94	3.74	5.98	6.18	6.26	4.59	6.09
	(5)							
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat air}}{\text{berat tanah kering}} \times 100\%$	82.23	82.09	74.58	73.46	72.04	71.46	69.95
	(6)							
8	KADAR AIR RATA-RATA =	82.160		74.02		71.75		69.41
9	PUKULAN		18		20		31	40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2
1	NO CAWAN		
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.18	12.82
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.65	14.57
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.30	14.16
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.35	0.41
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.12	1.34
7	(5)		
	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	31.25	30.60
8	(6)		
8	KADAR AIR RATA-RATA =		30.92

KESIMPULAN	
FLOW INDEX	11.989
BATAS CAIR	74.76
BATAS PLASTIS	30.82
INDEX PLASTISITAS	43.84



Kerala Laboratory

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DE



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

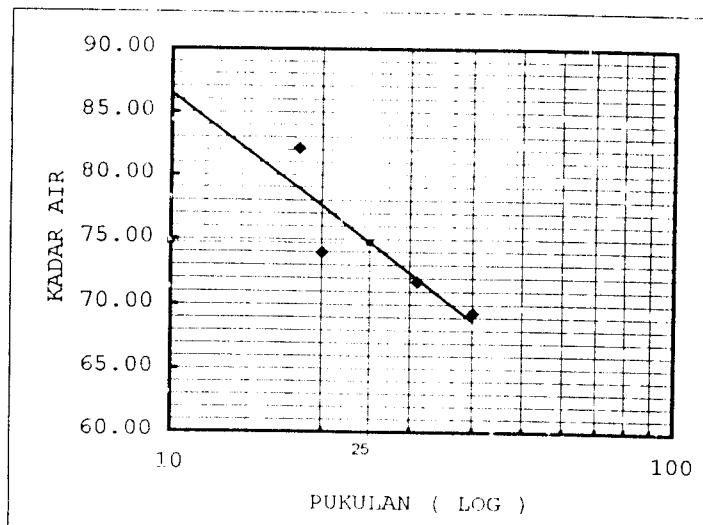
Jl. Kalurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 10 Maret 2007						
LOKASI	: Pereng Ngantakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	: Nur Cholis						
JENIS TANAH	: Tanah Lempong	Variasi	: 8 %						
		Peram	: 14 hari						
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	13.19	12.58	12.94	12.90	12.75	12.72	12.65	12.60
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.37	19.39	23.38	23.62	23.52	20.59	23.00	20.61
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.13	16.32	18.92	19.08	19.01	17.31	18.74	17.38
5	Berat air (3) - (4)	3.24	3.07	4.46	4.54	4.51	3.28	4.26	3.23
6	Berat tanah kering (4) - (2)	3.94	3.74	5.98	6.18	6.26	4.59	6.09	4.69
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	82.23	82.09	74.58	73.46	72.04	71.46	69.95	68.87
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =			82.16		74.02		71.75	
9	PUKULAN		18		20		31		40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.18	12.80	FLOW INDEX 11.989
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.65	14.57	BATAS CAIR 74.76
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.30	14.16	BATAS PLASTIS 30.92
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.35	0.41	INDEX PLASTISITAS 43.84
6	BERAT TANAH KERING (4) - (2)	1.12	1.34	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	31.25	30.60	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =		30.92	



Kepala laboratorium,

Dr. Ir Edi Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

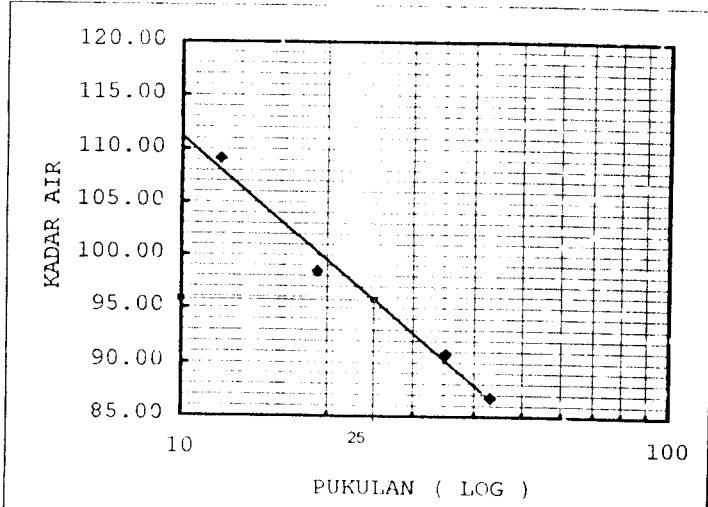
Jl. Kalurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895030 Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	09 Maret 2007
LOKASI	Pereng Ngentakrejo Lendah Kulon Progo Yogyakarta	Dikenakan	Nur Cholis
		Varias.	2 %
		Peram	0 hari
NO	NO. PENGUJIAN	I	II
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	13.10	12.23
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	22.51	23.21
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.59	17.49
5	Berat air (3)-(4)	4.92	5.72
6	Berat tanah kering (4)-(2)	4.49	5.26
(5)			5.77
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	109.58	108.75
(6)			91.92
8	KADAR AIR RATA-RATA =	109.161	99.07
9	PUKULAN	12	19
			35
			43
		III	IV
		5	6
		12.76	12.83
		21.28	20.59
		17.18	16.94
		4.10	3.65
		4.42	4.11
		88.81	86.22
		90.78	86.77

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO			KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	FLOW INDEX 16.117
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.75	BATAS CAIR 86.76
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.53	BATAS PLASTIS 30.62
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.12	INDEX PLASTISITAS 65.14
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.41	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.37	
(5)		1.15	
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	29.93	
(6)		31.30	
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.62	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Surwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

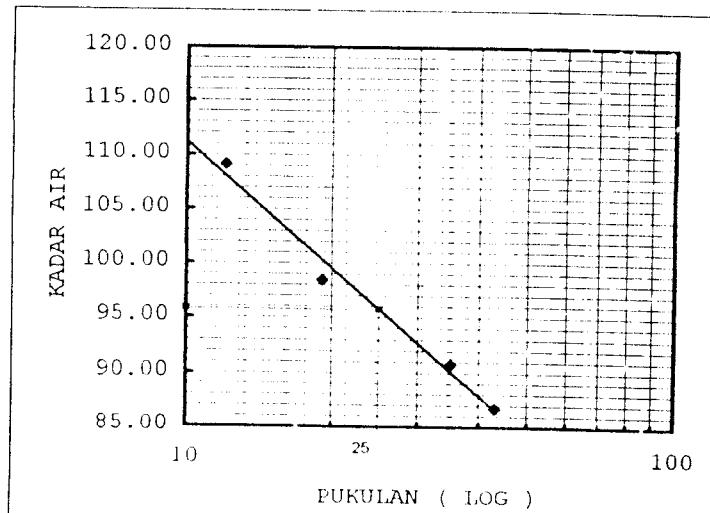
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330. Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir						
LOKASI	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta						
		Tanggal	09 Maret 2007				
		Dikerjakan	Nur Cholis				
		Variansi	2 %				
		Peram	0 hari				
NO	NO PENGUJIAN	I	II	III	IV		
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6
2	Berat cawan kosong	13.10	12.23	13.08	12.86	12.76	12.83
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	22.51	23.21	24.50	23.57	21.28	20.59
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.59	17.49	18.80	18.24	17.18	16.94
5	Berat air (3) - (4)	4.92	5.72	5.65	5.33	4.10	3.65
6	Berat tanah kering (4) - (2)	4.49	5.26	5.77	5.36	4.42	4.11
	(5)						
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	109.58	108.75	97.92	99.07	92.76	88.81
8	KADAR AIR RATA-RATA =		109.161		98.50		90.78
9	PUKULAN		12		19		35
							43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	KESIMPULAN	
		FLOW INDEX	16.117
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.75	13.16
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.53	14.67
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.12	14.31
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.41	0.36
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.37	1.15
	(5)		
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	29.93	31.30
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.62	



Kapala laboratorium

Dr. Ir. Edy Surwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK
LOKASI

: Tugas Akhir
: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 07 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

Variasi : 2 %

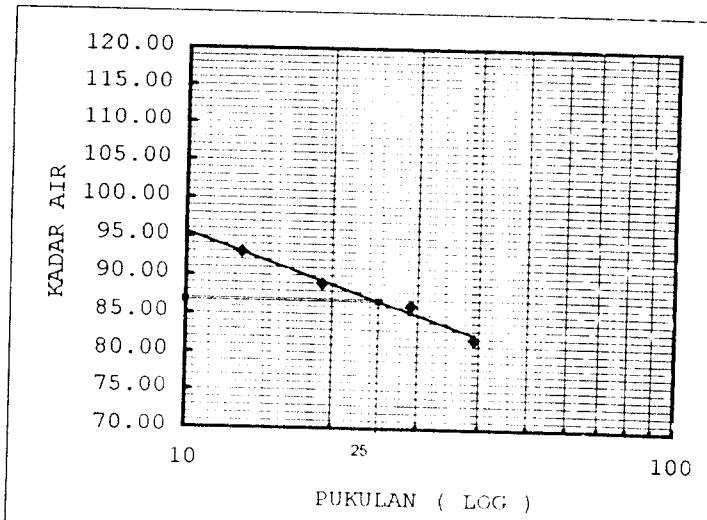
Peram : 3 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.58	12.76	13.19	12.84	12.64	12.68	12.76	12.82
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	16.18	15.21	18.24	18.26	21.32	20.27	22.18	21.58
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	14.43	14.04	15.87	15.70	17.32	16.74	17.91	17.64
5	Berat air (3) - (4)	1.75	1.17	2.37	2.56	4.00	3.53	4.25	3.92
6	Berat tanah kering (4) - (2)	1.85	1.28	2.68	2.86	4.68	4.06	5.15	4.82
7	KADAR AIR = $\frac{---}{(6)} \times 100\% =$	94.59	91.41	88.43	89.51	85.47	86.95	82.52	81.33
8	KADAR AIR RATA-RATA =		93.000		88.97		86.21		81.83
9	PUKULAN		13		19		29		39

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN	
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.17	12.85
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.59	14.92
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.25	14.45
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.34	0.47
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.08	1.60
7	KADAR AIR = $\frac{---}{(6)} \times 100\% =$	31.48	29.38
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.43	

FLOW INDEX	8.926
BATAS CAIR	86.72
BATAS PLASTIS	30.43
INDEX PLASTISITAS	56.29



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Puwanto, CES DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK
LOKASI

: Tugas Akhir
: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 07 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

Variasi : 2 %

Peram : 3 mm

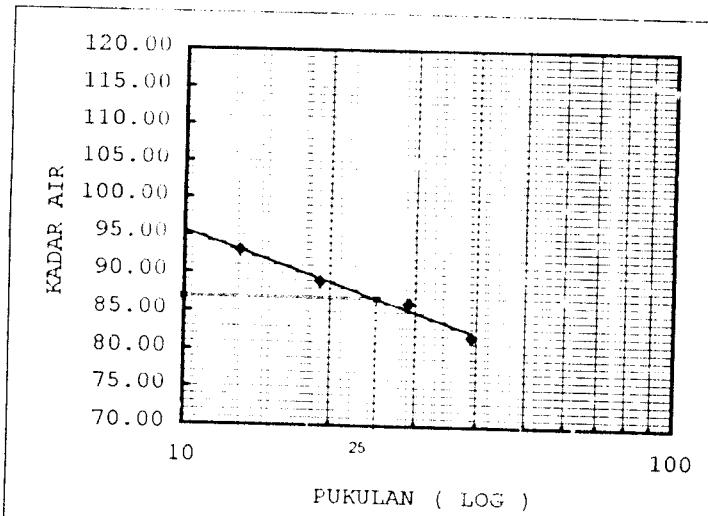
NO	NO PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	12.58	12.76	13.19	12.84
3	Berat cawan + tanah basah (g)	16.18	15.21	18.24	18.26
4	Berat cawan + tanah kering (g)	14.43	14.04	15.87	15.70
5	Berat air (3) - (4)	1.75	1.17	2.37	2.56
6	Berat tanah kering (4) - (2)	1.85	1.28	2.68	2.86
7	(5)	94.59	91.41	88.43	89.51
8	KADAR AIR = $\frac{---}{(6)} \times 100\% =$	93.000		88.97	
9	PUKULAN	13		19	23
					39

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO			
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.17	12.85
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.59	14.92
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.25	14.45
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.34	0.47
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.08	1.60
7	(5)	31.48	29.38
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.43	

KESIMPULAN

FLOW INDEX **8.926**
BATAS CAIR **86.72**
BATAS PLASTIS **30.43**
INDEX PLASTISITAS **56.29**



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Puwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

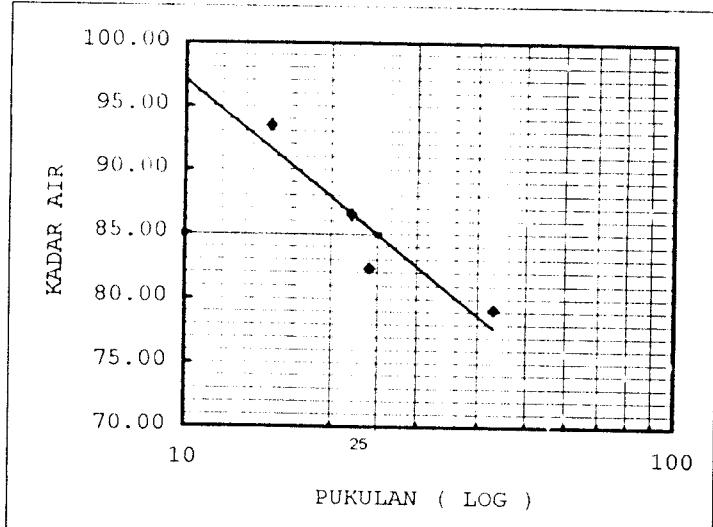
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

NO	NO. PENGUJIAN	I				II				III				IV			
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
1	NO CAWAN																
2	Berat cawan kosong	13.07	12.85	12.67	12.72	13.16	12.59	12.57	12.82								
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	25.22	24.73	23.51	24.21	23.26	24.50	22.13	23.42								
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	19.33	19.01	18.51	18.85	18.65	19.18	17.91	18.7								
5	Berat air (3)-(4)	5.89	5.72	5.00	5.35	4.61	5.32	4.22	4.69								
6	Berat tanah kering (4)-(2)	6.26	6.16	5.84	6.13	5.49	6.59	5.34	5.91								
(5)																	
7	KADAR AIR = $\frac{(6)}{(2)} \times 100\% =$	94.09	92.80	85.62	87.44	83.97	80.73	79.03	79.36								
8	KADAR AIR RATA-RATA =			93.47	3	86.63		82.35						79.19			
9	PUKULAN			15		12		24						43			

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV		V		VI		VII		VIII		IX	
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18
1	NO CAWAN																		
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.63	12.55																
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.28	14.62																
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.89	14.12																
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.39	0.50																
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.26	1.57																
(5)																			
7	KADAR AIR = $\frac{(6)}{(2)} \times 100\% =$	30.95	31.81																
8	KADAR AIR RATA-RATA =			31.40															



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Parwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707, Fax. (0274) 896330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 10 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

Variasi : 2%

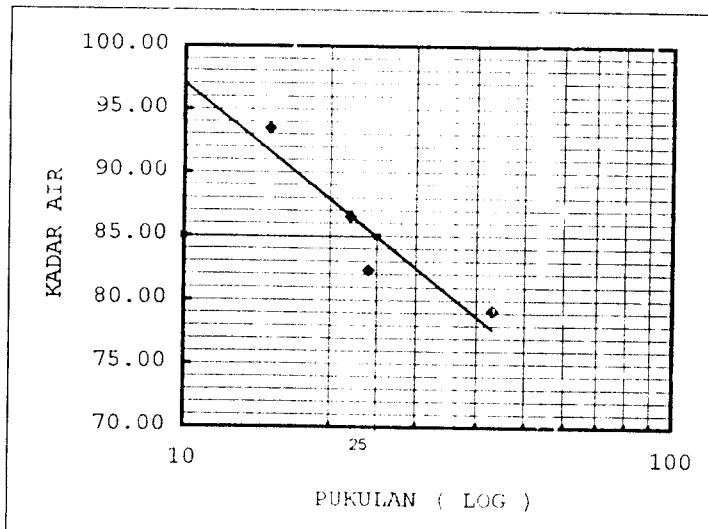
Peram : 14 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	13.07	12.85	12.67	12.72	13.16	12.59	12.57	12.82
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	25.22	24.73	23.51	24.21	23.28	24.50	22.13	23.42
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	19.33	19.01	18.51	18.85	19.66	19.18	17.91	18.73
5	Berat air (3) - (4)	5.89	5.72	5.00	5.36	4.61	5.32	4.22	4.69
6	Berat tanah kering (4) - (2)	6.26	6.16	5.84	6.13	5.49	6.59	5.34	5.91
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{---}{(6)} \times 100\% =$	94.09	92.86	85.62	87.44	83.97	80.73	79.03	79.36
8	KADAR AIR RATA-RATA =			93.473		86.53		82.35	
9	PUKULAN		15		22		24		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN			KESIMPULAN
		1	2	
1	NO CAWAN	1	2	
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.63	12.55	
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.28	14.62	
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.89	14.12	
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.39	0.50	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.26	1.57	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{---}{(6)} \times 100\% =$	30.95	31.85	
8	KADAR AIR RATA-RATA =		31.40	

KESIMPULAN
 FLOW INDEX : 12.697
 BATAS CAIR : 84.93
 BATAS PLASTIS : 31.40
 INDEX PLASTISITAS : 63.63



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Parwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

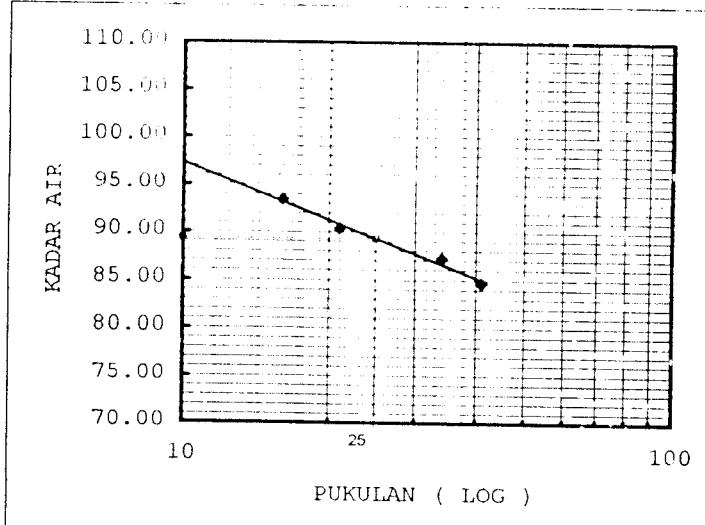
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 896330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	: Tugas Akhir : Pereng, Ngantukrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta	Tanggal Dikerjakan Varasi Perum	09 Maret 2007 Nur Cholis 4 % 0 hari
PENGUJIAN BATAS CAIR			
1 NO CAWAN	1	2	III
2 Berat cawan kosong	12.91	13.21	IV
3 Berat cawan + tanah basah (1)	25.24	24.98	5
4 Berat cawan + tanah kering (2)	19.29	19.12	6
5 Berat air (3) - (4)	5.99	5.46	7
6 Berat tanah kering (4) - (2)	6.34	5.91	8
(5)			
7 KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	94.48	92.39	
(6)			
8 KADAR AIR RATA-RATA =	93.43	90.98	
9 PUKULAN	16	21	

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN	
1	NO CAWAN	1	FLOW INDEX 8.193
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.84	BATAS CAIR 89.36
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.59	BATAS PLASTIS 31.03
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.99	INDEX PLASTISITAS 68.32
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.44	
6	BERAT TANAH KERING (4) (5)	1.11	
(5)		1.40	
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	30.64	
(6)		31.43	
8	KADAR AIR RATA-RATA =	31.03	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Parwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707, Fax (0274) 896330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK
LOKASI

Tugas Akhir
Pereng,Ngentakrejo,Lendah,Kulon Progo, Yogyakarta

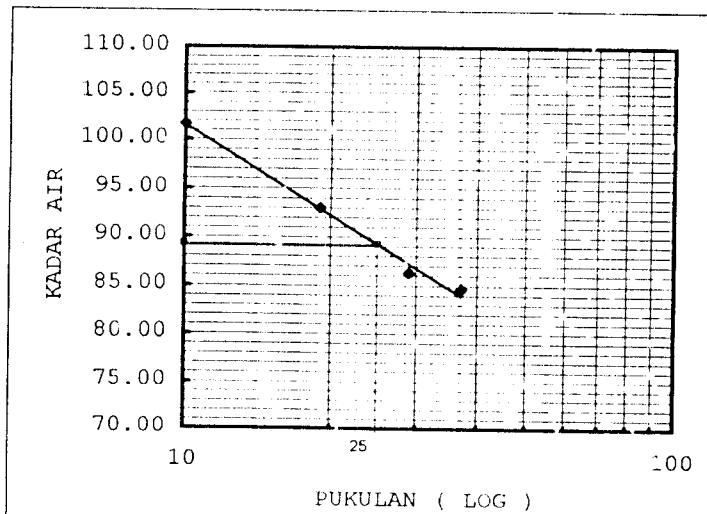
Tanggal : 09 Maret 2007
Dikerjakan : Nur Cholis
Variansi : 4 %
Peram : 1 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	13.05	12.67	12.84	12.75	12.85	12.59	12.72	12.87
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.54	20.12	21.17	20.71	20.32	20.14	17.82	18.52
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	16.78	16.35	17.17	16.86	16.86	13.64	15.49	15.92
5	Berat air (3) - (4)	3.76	3.77	4.00	3.85	3.46	3.50	2.33	2.60
6	Berat tanah kering (4) - (2)	3.73	3.68	4.33	4.11	4.01	4.05	2.77	3.05
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	100.80	102.45	92.38	93.67	86.28	86.42	84.12	85.25
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		101.625		93.03		86.35		84.68
9	PUKULAN		10		19		29		37

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.65	12.82
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.52	14.62
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.10	14.19
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.42	0.43
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.45	1.37
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	28.97	31.39
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		30.8

KESIMPULAN	
FLOW INDEX	12.236
BATAS CAIR	89.24
BATAS PLASTIS	30.18
INDEX PLASTISITAS	69.07



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA





LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

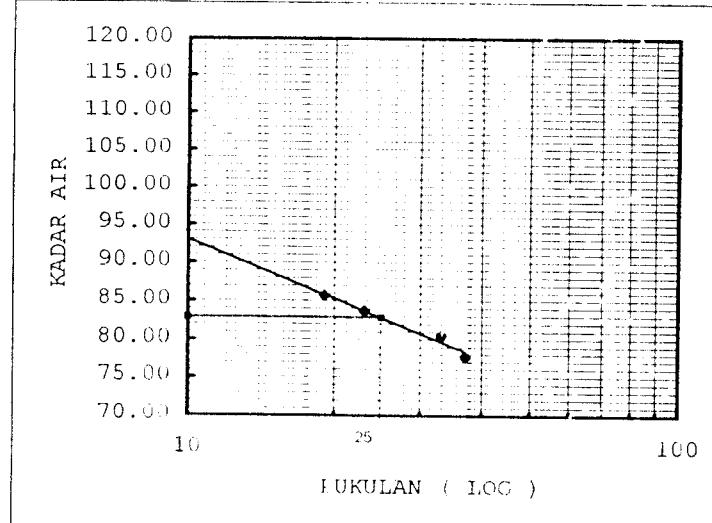
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330 Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	07 Maret 2007
LOKASI	Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis
		Variasi	4 %
		Peram	3 hari
NO	NO. PENGUJIAN	I	II
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	12.65	12.83
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	16.21	17.26
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	14.57	15.21
5	Berat air (3) - (4)	1.64	2.05
6	Berat tanah kering (4) - (2)	1.92	2.38
(5)	KADAR AIR = ----- x 100 % =	85.42	86.13
(6)		84.35	83.15
7	KADAR AIR RATA-RATA =	85.776	83.75
8	PUKULAN	19	23
9			33
			37
IV		7	8

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	KESIMPULAN	
		FLOW INDEX	10.200
1	BERAT CAWAN KOSONG	12.79	12.81
2	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.52	14.25
3	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.14	13.92
4	BERAT AIR (3)-(4)	0.38	0.33
5	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.35	1.11
(5)	KADAR AIR = ----- 100 % =	28.15	29.73
(6)			
7	KADAR AIR RATA-RATA =	28.94	
8	PUKULAN		



Kepada laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

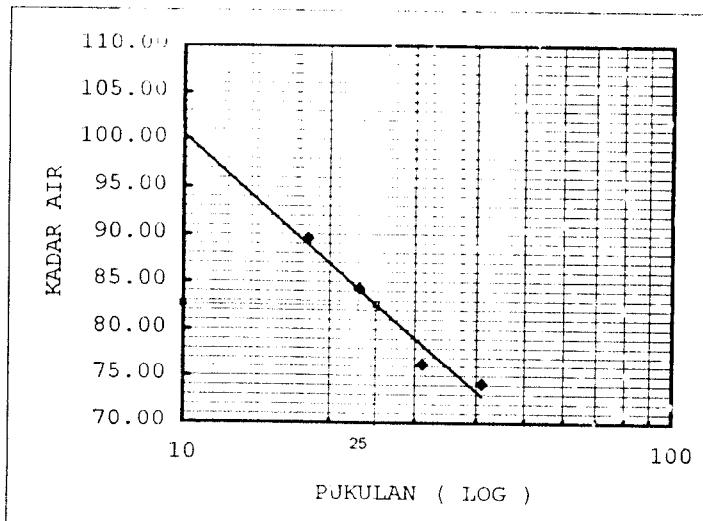
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	Tugas Akhir : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo - Yogyakarta								
		Tanggal : 10 Maret 2007	Dikerjakan : Nur Cholis	Variansi : 4 %	Peram : 7 hari	II	III	IV	
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.84	12.86	12.85	12.55	12.68	12.39	13.11	12.78
3	Berat cawan + tanah basah (w)	23.03	22.73	25.42	25.33	23.66	24.38	24.22	23.15
4	Berat cawan + tanah kering (w)	18.21	18.07	19.76	19.42	18.90	19.20	19.52	18.70
5	Berat air (3) - (4)	4.82	4.86	5.66	5.96	4.76	5.18	4.70	4.45
6	Berat tanah kering (4) - (2)	5.37	5.21	6.91	6.87	6.22	6.81	6.41	5.92
	(5)								
7	KADAR AIR = —— x 100 % = (6)	89.76	89.44	81.91	82.75	76.53	76.06	73.32	75.17
8	KADAR AIR RATA-RATA =		89.60		84.33		70.30		74.25
9	PUKULAN		18		23		31		41

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	KESIMPULAN		
		FLOW INDEX	: 18.474
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.23	12.82
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.22	14.69
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.91	14.21
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.31	0.44
6	BERAT TANAH KERING (4) (2)	0.76	1.39
	(5)		
7	KADAR AIR = —— x 100 % = (6)	30.26	31.65
8	KADAR AIR RATA-RATA =	30.96	



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Eddy Parwanto, CES. DEA.



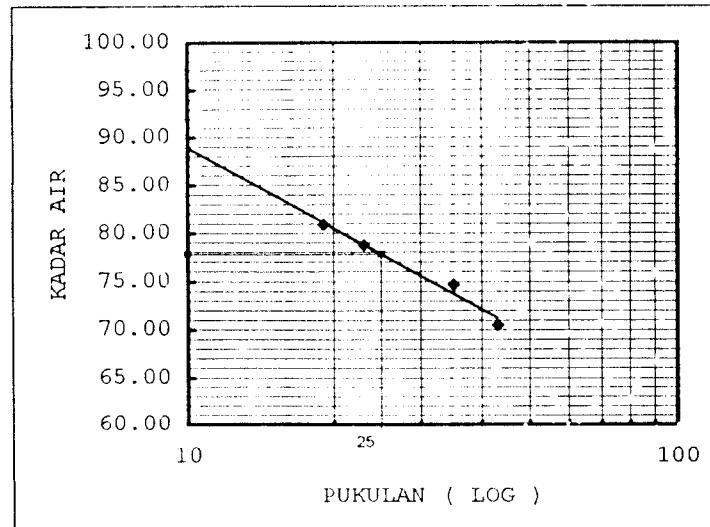
LABCRATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	Tugas Akhir Pereng.Ngentakrejo,Lendah Kulon Progo Yogyakarta	Tanggal 10 Maret 2001							
		Dikerjakan : Nur Cholis							
		Variasi : 4 %							
		Periode : 14 hari							
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.87	12.76	12.73	12.84	12.55	12.67	12.39	12.61
3	Berat cawan + tanah basah (g)	23.26	22.31	23.12	23.35	23.65	23.53	24.37	24.32
4	Berat cawan + tanah kering (g)	18.62	18.03	18.54	18.72	18.87	18.92	19.37	19.52
5	Berat air (3)-(4)	4.64	4.28	4.38	4.63	4.78	4.61	5.00	4.80
6	Berat tanah kering (4)-(2)	5.75	5.27	5.81	5.88	6.32	6.25	6.98	6.91
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{5}{(3-4)} \times 100\% =$	80.70	81.21	78.83	78.74	75.63	73.76	71.63	69.46
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =	80.95		78.79		74.70		70.55	
9	PUKULAN	19		23		35		43	

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.76	12.72	BATAS CAIR
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.12	14.04	BATAS PLAS STS
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.61	14.04	INDEX PLASTISITAS
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.36	0.43	11.651
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.10	1.53	77.33
(5)				29.06
7	KADAR AIR = $\frac{5}{(3-4)} \times 100\% =$	30.00	28.10	48.77
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =	29.05		



Kepala laboratorium

Dr. Ir Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

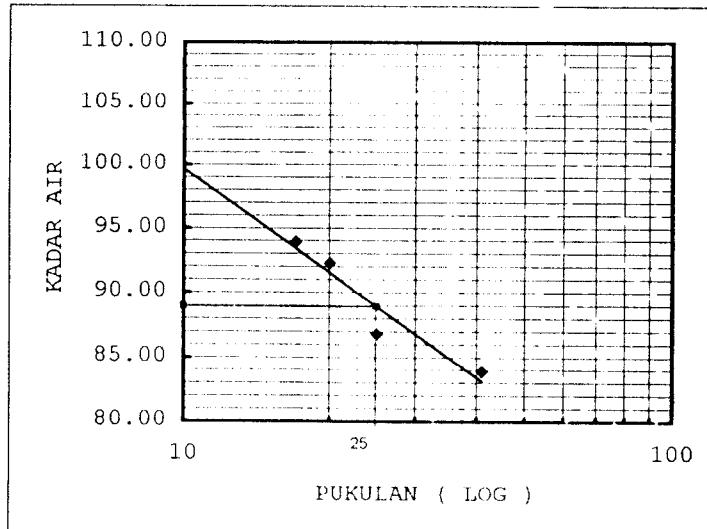
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707, Fax (0274) 896330, Jcgjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	: Tugas Akhir : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Tanggal: 09 Maret 2007			
		Dikerjakan : Nur Cholis			
		Variasi 6 %			
		Peram 0 hari			
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	12.76	12.64	12.59	12.76
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	30.25	25.67	25.34	26.38
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	21.80	19.34	19.24	19.82
5	Berat air (3) - (4)	8.45	6.33	6.10	6.53
6	Berat tanah kering (4) - (2)	9.04	6.70	6.65	7.06
(5)					
7	KADAR AIR = —— x 100 % =	93.47	94.48	91.73	92.92
(6)					
8	KADAR AIR RATA-RATA =		93.976		92.32
9	PUKULAN		17	20	25
					41

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		KESIMPULAN	
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.72	13.15
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.56	14.26
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.13	14.01
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.43	0.25
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.41	0.86
(5)			
7	KADAR AIR = —— x 100 % =	30.50	29.0
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		29.78



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

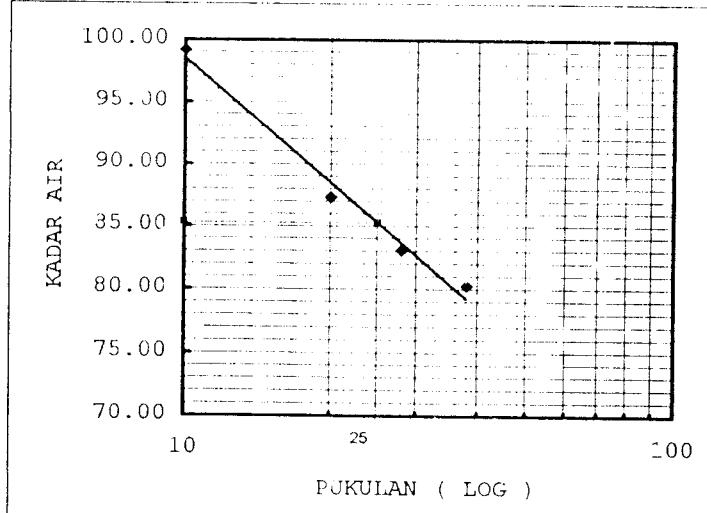
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	Tugas Akhir Pereng, Ngentengrejo, Lentang Kulon, Prigen, Yogyakarta	Tanggal 09 Maret 2007			
NO	NO PENGUJIAN	I	II	III	IV
1	NO CAWAN	1	2	3	4
2	Berat cawan kosong	12.58	12.79	12.86	12.67
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	17.59	17.68	20.26	19.64
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	15.10	15.24	16.80	16.40
5	Berat air (3) - (4)	2.49	2.44	3.46	3.24
6	Berat tanah kering (4) - (2)	2.52	2.45	3.94	3.73
(5)					
7	KADAR AIR = --- x 100 % = (6)	98.81	99.59	87.82	89.86
8	KADAR AIR RATA-RATA =		99.201		87.34
9	PUKULAN		10		20
					28
					38

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.61	12.83	FLOW INDEX 13.307
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.35	14.16	BATAS CAIR 85.29
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.99	13.86	BATAS PLASTIS 27.61
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.36	0.30	INDEX PLASTISITAS 57.69
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.38	1.03	
(5)				
7	KADAR AIR = --- x 100 % = (6)	26.09	29.13	
8	KADAR AIR RATA-RATA =		27.61	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Puwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

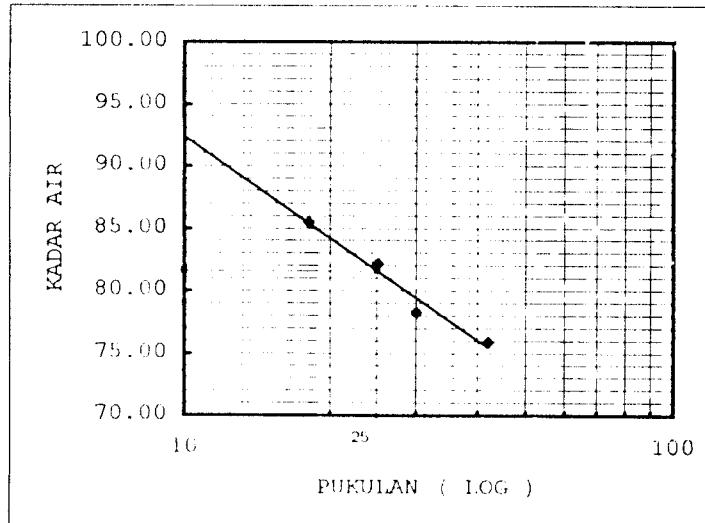
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 395707, Fax (0274) 895330 Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	Tugas Akhir	Tanggal	07 Maret 2007
LOKASI	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis
		Variansi	6 %
		Perain	3 han
NO	NO. PENGUJIAN	I	II
1	NO CAWAN	1	2
2	Berat cawan kosong	12.67	12.58
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	17.23	18.51
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	15.11	15.80
5	Berat air (3) - (4)	2.12	2.71
6	Berat tanah kering (4) - (2)	2.44	3.22
(5)	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	86.89	84.16
(6)		83.523	
8	KADAR AIR RATA-RATA =		
9	PUKULAN	18	25
			30
			42

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO. PENGUJIAN	KESIMPULAN	
		FLOW INDEX	11.211
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.56	12.62
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.52	14.63
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.07	14.18
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.45	0.45
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.51	1.56
(5)	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	29.80	28.85
(6)		29.32	
8	KADAR AIR RATA-RATA =		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto CES DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang Km 11,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 10 Maret 2007

Dikerjakan : Nur Cholis

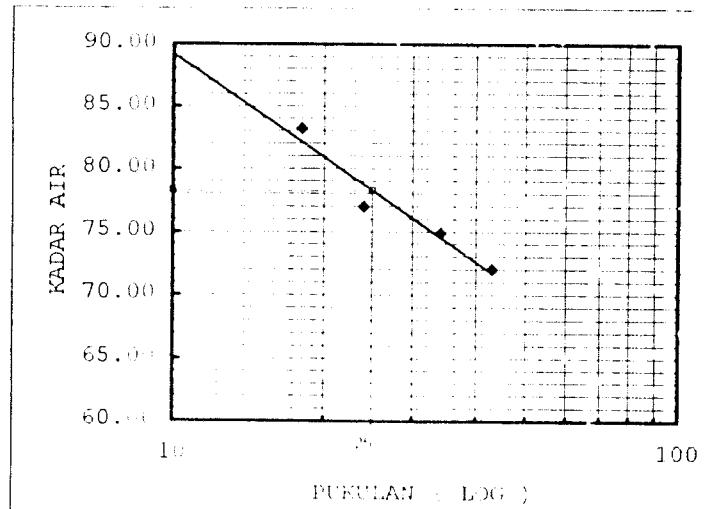
Variansi : 6 %

Peram : 7 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.86	12.81	12.84	12.71	12.64	12.79	12.82	12.84
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	21.35	22.00	20.26	18.00	20.28	19.34	22.28	21.52
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.50	17.82	17.03	15.70	17.00	16.54	18.31	17.81
5	Berat air (3)-(4)	3.85	4.18	3.23	2.30	3.28	2.60	3.97	3.71
6	Berat tanah kering (4)-(2)	4.64	5.01	4.19	2.99	4.36	3.75	5.49	5.17
(5)									
7	KADAR AIR = ----- x 100 % =	82.97	83.43	77.09	76.92	75.23	74.67	72.31	71.76
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		83.204		77.01		74.96		72.04
9	PUKULAN		18		24		34		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	KESIMPULAN
1	NO CAWAN
2	BERAT CAWAN KOSONG
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING
5	BERAT AIR (3)-(4)
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)
(5)	
7	KADAR AIR = --- x 100 % =
(6)	
8	KADAR AIR RATA-RATA =



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Puwarianto, C.E.S. DE.A.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

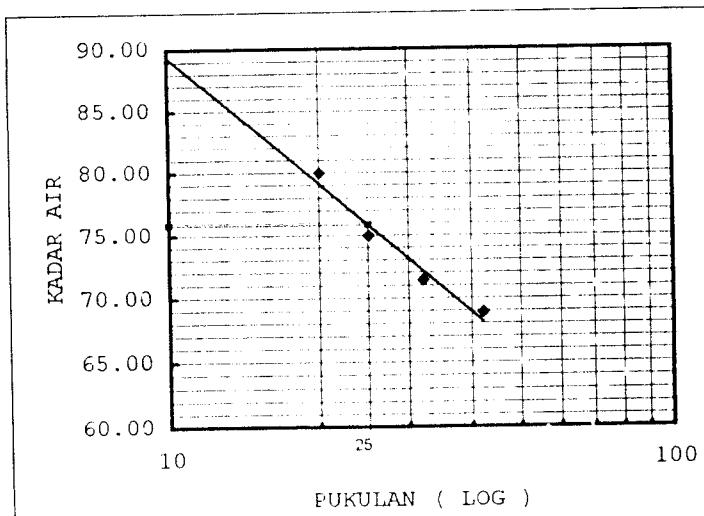
PROYEK : Tugas Akhir
 LOKASI : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 10 Maret 2007
 Dikerjakan : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Peram : 14 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I				II			III			IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
1	NO CAWAN	12.82	12.77	12.64	12.88	12.63	13.21	12.94	12.79				
2	Berat cawan kosong												
3	Berat cawan + tanah basah	22.30	23.16	19.37	21.11	22.45	20.37	23.41	22.53				
4	Berat cawan + tanah kering	18.08	18.55	16.48	17.58	18.34	17.40	19.18	18.52				
5	Berat air (3) - (4)	4.22	4.61	2.89	3.53	4.11	2.97	4.23	4.01				
6	Berat tanah kering (4) - (2)	5.26	5.78	3.84	4.72	5.71	4.19	6.24	5.73				
	(5)												
7	KADAR AIR = $\frac{5.26}{22.30} \times 100\% =$	80.23	79.76	75.26	74.79	71.98	70.88	67.79	69.98				
	(6)												
8	KADAR AIR RATA-RATA =					75.02		71.43					68.89
9	PUKULAN					25		32					42

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	I			II			III			IV			KESIMPULAN
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	
1	NO CAWAN													
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.56	12.76											FLOW INDEX 14.116
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.35	14.73											BATAS CAIR 76.84
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.94	14.31											BATAS PLASTIS 28.40
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.41	0.42											INDEX PLASTISITAS 47.44
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.38	1.59											
	(5)													
7	KADAR AIR = $\frac{1.38}{14.35} \times 100\% =$	29.71	27.10											
	(6)													
8	KADAR AIR RATA-RATA =					28.40								



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

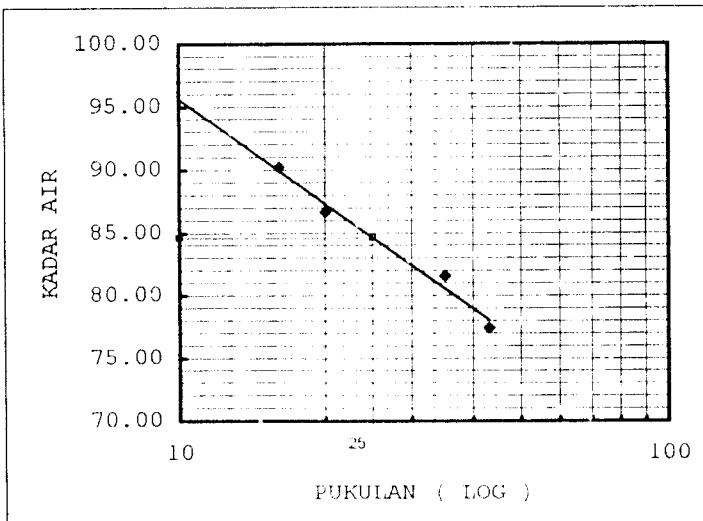
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK LOKASI	Tugas Akhir Pereng Ngantek - Jgo Lendah Kulon Progo - Yogyakarta	Tanggal 09 Maret 2007
	Dikerjakan Nur Cholis	
	Variasi 8 %	
	Peran 0 han	
1 NO CAWAN	1	2
2 Berat cawan kosong	12.67	12.8
3 Berat cawan + tanah basah	23.25	22.94
4 Berat cawan + tanah kering	18.21	18.16
5 Berat air (3) - (4)	5.34	4.78
6 Berat tanah kering (4) - (2)	5.14	5.34
(5)		
7 KADAR AIR = $\frac{5.34}{23.25} \times 100\% =$	56.97	80.04
(6)		
8 KADAR AIR RATA-RATA	56.44	80.69
9 PUKULAN	16	20
		35
		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	KESIMPULAN
1 NO CAWAN	I FLOW INDEX 11.527
2 BERAT CAWAN KOSONG	BATAS CAIR 84.62
3 BERAT CAWAN + TANAH BASAH	BATAS PLASTIS 31.08
4 BERAT CAWAN + TANAH KERING	INDEX PLASTISITAS 53.58
5 BERAT AIR (3)-(4)	
6 BERAT TANAH KERING (4)-(2)	
(5)	
7 KADAR AIR = $\frac{5.34}{23.25} \times 100\% =$	31.36
(6)	30.77
8 KADAR AIR RATA-RATA =	31.06



Kt pada laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707, Fax (0274) 896330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK : Tugas Akhir
LOKASI : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, Yogyakarta

Tanggal : 09 Maret 2007

Dikerjakan. Nur Cholis

Variasi : 8 %

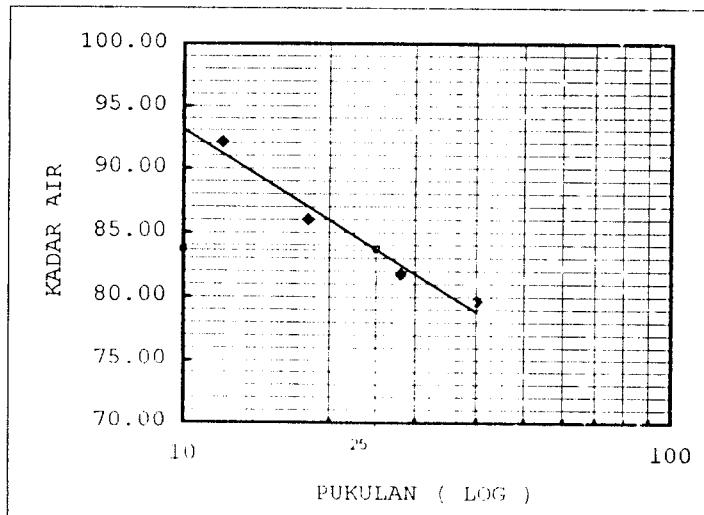
Peran: : 1 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.57	12.87	12.79	12.83	12.91	12.78	12.68	12.76
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	20.27	19.64	21.86	20.45	21.34	19.21	22.54	18.87
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	16.55	16.42	17.65	16.94	17.53	16.32	18.20	18.14
5	Berat air (3) - (4)	3.72	3.22	4.21	3.51	3.81	2.89	4.34	2.73
6	Berat tanah kering (4) - (2)	3.98	3.55	4.86	4.11	4.62	3.56	5.52	3.38
	(5)								
7	KADAR AIR = $\frac{\text{berat tanah kering}}{\text{berat tanah basah}} \times 100\% =$	93.47	90.70	86.63	85.40	82.47	81.18	78.62	80.77
	(6)								
8	KADAR AIR RATA-RATA =		92.086		86.01		81.82		79.70
9	PUKULAN		12		18		28		40

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO		1	2
1	NO CAWAN		
2	BERAT CAWAN KOSONG	13.15	12.86
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.41	14.52
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.13	14.14
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.28	0.38
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	0.98	1.28
7	(5) KADAR AIR = ---x 100 % = (6)	28.57	29.69
8	KADAR AIR RATA-RATA =		29.13

KESIMPULAN	
FLOW INDEX	9.616
BATAS CAIR	83.68
BATAS PLASTIS	29.13
INDEX PLASTISITAS	64.65



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Puwianto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SPIP FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

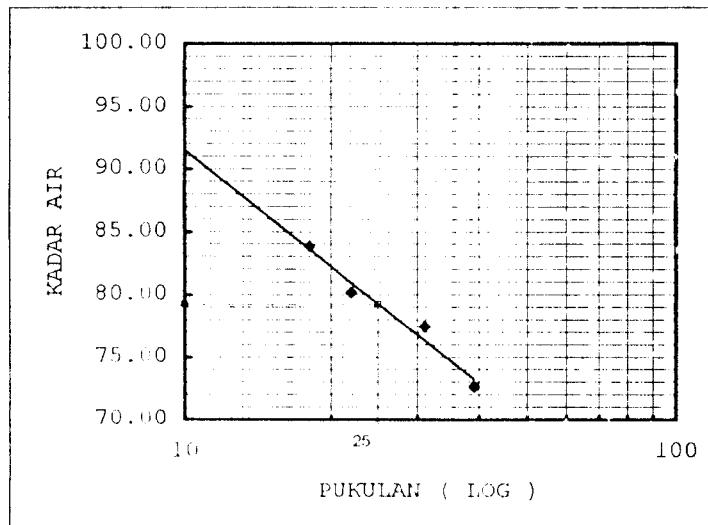
PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	07 Maret 2007
LOKASI	: Pereng, Ngentakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	Nur Cholis
		Variasi	8 %
		Waktu	3 hari

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	12.38	12.62	12.58	12.56	12.85	12.61	12.87	12.88
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	18.23	18.59	20.67	23.54	17.53	18.26	18.59	22.05
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	15.55	15.97	17.08	18.64	15.49	15.79	16.18	18.11
5	Berat air (3) - (4)	2.68	2.62	3.59	4.90	2.04	2.47	2.41	3.94
6	Berat tanah kering (4) - (2)	3.17	3.15	4.50	6.08	2.64	3.18	3.31	5.43
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	84.54	83.17	79.78	80.59	77.27	77.67	72.81	72.56
8	KADAR AIR RATA-RATA =			63.859	80.18		77.47		72.88
9	PUKULAN		18		22		31		39

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO CAWAN	1	2	FLOW INDEX 12.462
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.58	13.21	BATAS CAIR 79.23
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.57	14.82	BATAS PLASTIS 29.11
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	14.13	14.45	INDEX PLASTISITAS 60.12
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.44	0.37	
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.55	1.24	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	28.39	29.84	
8	KADAR AIR RATA-RATA =		29.11	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

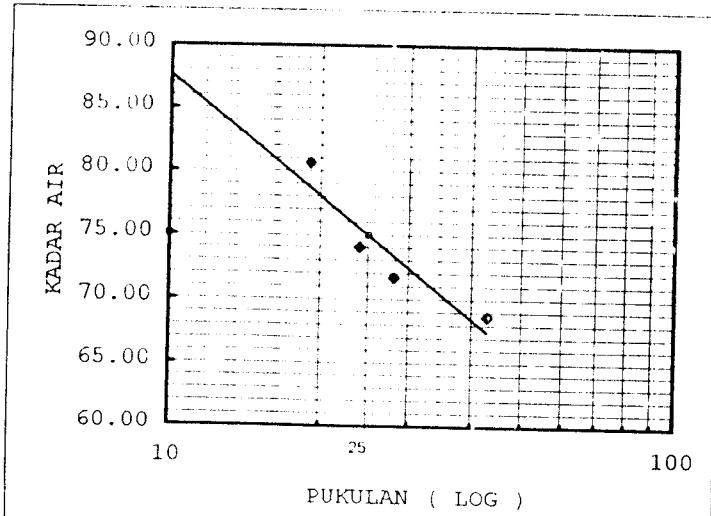
Jl. Kalurang Km 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, Fax (0274) 895330, Jogjakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	12.67	12.84	12.88	12.76	12.88	12.39	12.05	13.11
2	Berat cawan kosong	20.50	19.84	23.16	22.54	23.27	20.54	21.26	20.52
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.02	16.70	18.88	18.41	18.89	17.17	17.78	17.49
5	Berat air (3) - (4)	3.48	3.14	4.50	4.13	4.38	3.37	3.50	3.03
6	Berat tanah kering (4) - (2)	4.35	3.86	6.00	5.65	6.01	4.78	5.13	4.38
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	80.00	81.35	75.00	73.10	72.86	70.50	68.23	69.18
8	KADAR AIR RATA-RATA =			80.674		74.05		71.69	
9	PUKULAN		19		24		28		43

PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	I		II		III		IV		KESIMPULAN
		1	2	3	4	5	6	7	8	
1	NO CAWAN	12.84	12.85							FLOW INDEX 13.241
2	BERAT CAWAN KOSONG	14.61	14.37							BATAS CAIR 74.95
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.73	14.01							BATAS PLASTIS 29.19
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.38	0.30							INDEX PLASTISITAS 46.77
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	1.39	1.18							
(5)										
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	31.34	31.93							
(6)										
8	KADAR AIR RATA-RATA		29.19							



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH

JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP

UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

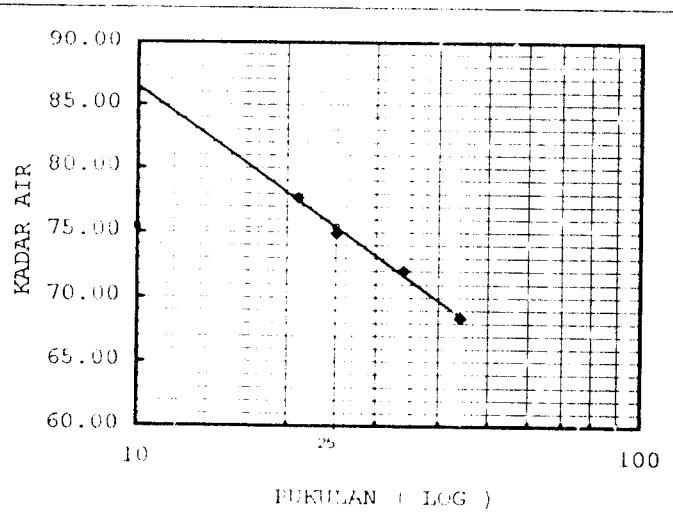
Jl. Kaliurang Km 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707, Fax (0274) 896330, Yogyakarta.

PENGUJIAN BATAS CAIR

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 10 Maret 2007
LOKASI	: Pereng, Ngantakrejo, Lendah Kulon Progo, Yogyakarta	Dikerjakan	: Nur Cholis
		Variasi	: 8 %
		Peram	: 14 hari
NO	NO. PENGUJIAN	I	II
1	NO Cawan	1	2
2	Berat cawan kosong	12.84	12.63
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	21.35	20.59
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	17.64	17.10
5	Berat air (3) - (4)	3.71	3.49
6	Berat tanah kering (4) - (2)	4.80	4.47
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	77.29	78.08
(6)		75.18	74.73
8	KADAR AIR RATA-RATA =	77.684	74.96
9	PUKULAN	21	25
			34
			44

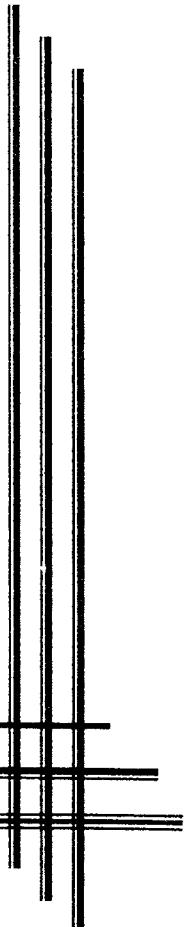
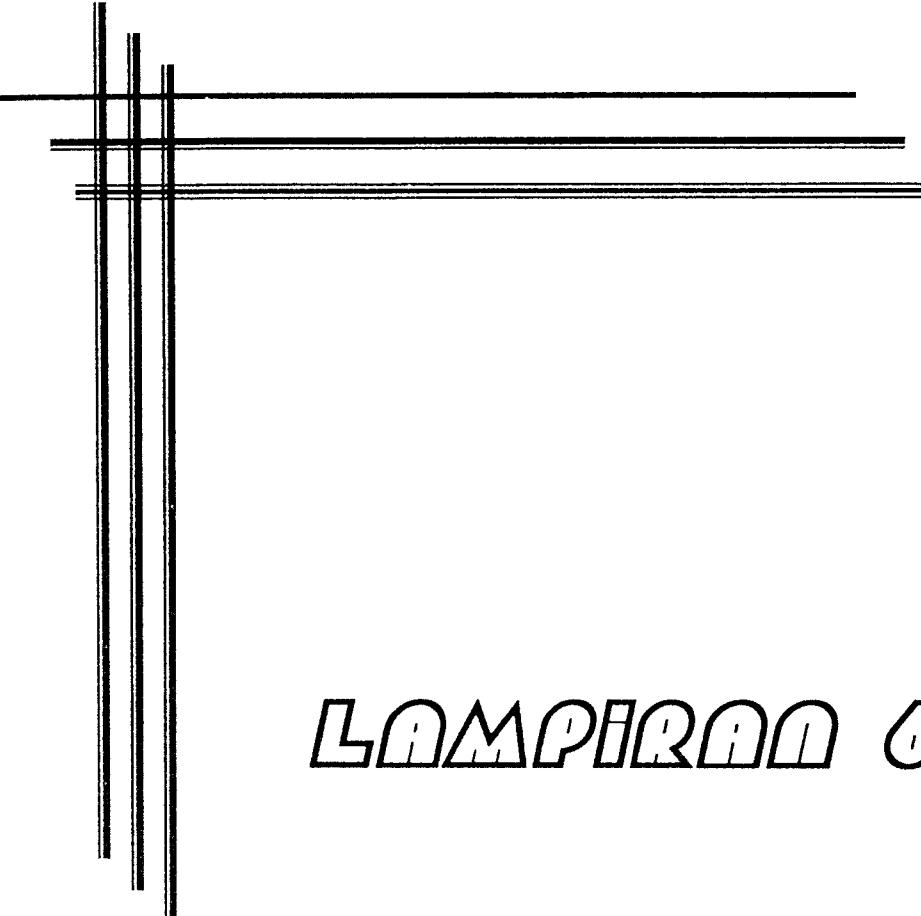
PENGUJIAN BATAS PLASTIS

NO	NO CAWAN	1	2	KESIMPULAN
1	NO Cawan	1	2	
2	BERAT CAWAN KOSONG	12.58	12.56	FLOW INDEX : 11.649
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	14.36	14.62	BATAS CAIR : 75.38
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	13.98	14.17	BATAS PLASTIS : 27.55
5	BERAT AIR (3)-(4)	0.38	0.45	INDEX PLASTISITAS : 47.84
6	BERAT TANAH KERING (4) (2)	1.40	1.61	
(5)				
7	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	27.14	27.95	
(6)				
8	KADAR AIR RATA-RATA =	27.55		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Egy Purwanto CES DEA.



LAMPIRAN 6

➤ Batas Susut



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Variasi : 0 %

Dikerjakan : Nur Cholis

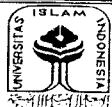
Tanggal : 09 Maret 2007

Peram : -

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	37.75	38.54
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	59.64	59.76
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	48.95	50.38
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	10.69
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	11.20
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	139.88	141.12
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13.6	5.85
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	5.94
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	15.20	13.15
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	14.18	14.67
			17.23
			15.95

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Egy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Variasi : 2 %

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 09 Maret 2007

Peram : 0 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	34.38	36.52
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	58.58	60.08
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	46.14	47.59
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.44	12.49
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	11.76	11.07
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	139.88	141.12
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) =(Wr-W4)/13,6	5.85	5.94
11 Batas Susut Tanah	SL (%) =((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	12.72	16.64
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	14.68	15.70

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



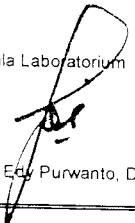
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 2 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 05 Maret 2007
Peram : 1 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.68	2.68
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	37.72	38.52
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	59.97	60.24
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	48.63	48.95
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	11.34	11.29
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	10.91	10.43
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	135.16	138.61
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	5.50	5.76
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	13.12	17.87
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	15.50	16.63

Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

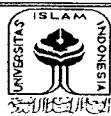
PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 2 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 09 Maret 2007
Peram : 3 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.071
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.22	38.64
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	61.83	61.54
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	50.11	49.76
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	11.72
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	11.89
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	146.53	142.67
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-Wo)/13.6	6.34
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Vo)-(1/Gs)) x 100%	16.28
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		16.85
			20.69

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Edy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 2 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 10 Maret 2007
Peram : 7 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.15	38.25
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	61.08	61.54
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	48.35	48.67
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.73	12.87
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	10.20	10.42
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	142.72	146.24
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13.6	6.06	6.32
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Vo)-(1/Gs)) x 100%	22.37	23.60
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	22.98	21.65

Kepala Laboratorium
Dr.Ir. Edy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 2 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 16 Maret 2007
Peram : 14 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	41.25	39.52
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.30	60.75
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	52.24	50.15
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	10.06
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	10.99
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	148.50	146.85
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.48
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	21.97
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		22.40
			21.86

Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variansi : 4 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 09 Maret 2007
Peram : 0 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	41.04	38.95
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	64.58	63.28
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	53.21	51.86
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	11.37
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	12.17
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	149.03	146.37
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.52
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= (Vo/Wo)-(1/Gs) x 100%	16.57
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		14.27
			18.91

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 4 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 05 Maret 2007
Peram : 1 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	46.36	44.18
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	68.29	65.27
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	58.35	56.73
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	9.94
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	11.99
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	147.36	148.38
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.40
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	=((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	6.47
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	16.35	14.56
		15.46	19.39
			20.55
			19.97

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampel : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo

Variasi : 4 %

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 07 Maret 2007

Peram : 3 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.19	38.54
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	61.71	61.28
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	50.42	50.46
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	11.29	10.82
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	12.23	11.92
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	152.51	150.67
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) =(Wr-W4)/13,6	6.78	6.64
11 Batas Susut Tanah	SL (%) =((Vo/Vo)-(1/Gs)) x 100%	18.40	18.70
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	18.55	18.62

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Edi Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

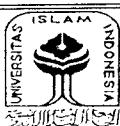
PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 4 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 10 Maret 2007
Peram : 7 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2	
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701	
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.15	39.27	40.39 39.76
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	61.41	62.34	61.62 63.46
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	49.35	51.31	51.28 50.45
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.06	11.03	10.34 13.01
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	11.20	12.04	10.89 10.69
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	146.31	149.53	145.67 144.82
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33	60.33 60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) =(Wr-W4)/13,6	6.32	6.56	6.28 6.21
11 Batas Susut Tanah	SL (%) =((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	19.42	17.45	20.60 21.09
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	18.44	20.85	

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Edi Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 4 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 16 Maret 2007
Peram : 14 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.45	40.18
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.39	61.34
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	50.22	51.18
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.17	10.16
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	11.77	11.00
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	147.38	148.21
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-Wo)/13.6	6.40	6.46
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	17.36	21.72
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	19.54	20.35

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Edy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 6 %

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 09 Maret 2007

Peram : 0 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	42.01	40.24
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	63.87	61.39
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	53.24	51.54
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	10.63	9.85
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	11.23	11.30
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	140.11	139.46
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	5.87	5.82
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	15.21	14.47
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	14.84	17.72

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Rudi Purwanto, DEA



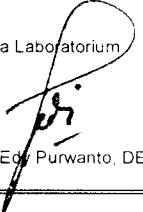
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 6 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 05 Maret 2007
Peram : 1 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	41.97	43.64
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	64.33	65.73
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	53.39	55.12
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	10.94	10.61
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	11.42	11.48
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	144.22	147.52
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) =(Wr-W4)/13,6	6.17	6.41
11 Batas Susut Tanah	SL (%) =[((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%]	16.99	18.82
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	17.91	17.50

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variansi : 6 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 07 Maret 2007
Peram : 3 hari

1	No Pengujian (kode sampel)		1	2
2	Berat jenis tanah		2.701	2.701
3	Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.09	38.48
4	Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.29	61.86
5	Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	50.27	49.82
6	Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.02	12.04
7	Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	12.18	11.34
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	150.59	145.35
9	Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10	Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	6.64	6.25
11	Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	17.47	18.10
12	Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	17.78	20.30

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 6 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 10 Maret 2007
Peram : 7 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.06	39.67
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.37	61.34
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	51.34	51.12
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	11.03
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	13.28
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	153.55	150.84
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.85
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	14.59
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		17.85
			21.35

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Egy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampi : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Variasi : 6 %

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 16 Maret 2007

Peram : 14 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2	Berat jenis tanah		2.701
3	Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.54
4	Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.33
5	Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	49.35
6	Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.98
7	Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	10.81
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	149.57
9	Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33
10	Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	6.56
11	Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	23.68
12	Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	22.77
			23.07

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Edy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 8 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 09 Maret 2007
Peram : 0 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.83	41.23
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	61.00	60.51
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	50.49	52.37
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	10.51
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	11.66
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	146.48	144.50
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.33
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= (Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	17.30
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		17.92
			20.18

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir

Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Variasi : 8 %

Dikerjakan : Nur Cholis

Tanggal : 05 Maret 2007

Peram : 1 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2	
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701	
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	38.80	41.28	39.94 41.37
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	60.95	63.76	60.52 61.56
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	49.96	52.39	50.68 51.99
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	10.99	11.37 9.84 9.57
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	11.16	11.11 10.74 10.62
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)		144.28	146.58 144.76 146.92
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)		60.33	60.33 60.33 60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6.17	6.34 6.21 6.37
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) × 100%	18.29	20.06 20.78 22.93
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		19.17	21.85

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel: Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 8 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 07 Maret 2007
Peram : 3 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2,68	2,68
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	57,37	38,35
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	79,11	61,26
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	68,28	49,65
6 Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	10,83
7 Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	10,91
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	148,00	149,53
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60,33	60,33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³)	= (Wr-W4)/13,6	6,45
11 Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	21,77
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		21,25
			20,61

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Eddy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 8 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 10 Maret 2007
Peram : 7 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	41.01	39.25
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	65.26	62.53
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	53.23	50.86
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	12.03	11.67
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) = (W3-W1)	12.22	11.61
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	154.95	153.54
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	6.96	6.85
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Vo)-(1/Gs)) x 100%	19.91	22.01
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	20.96	21.39

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Pdy Purwanto, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL - FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Pengujian Batas Susut Tanah

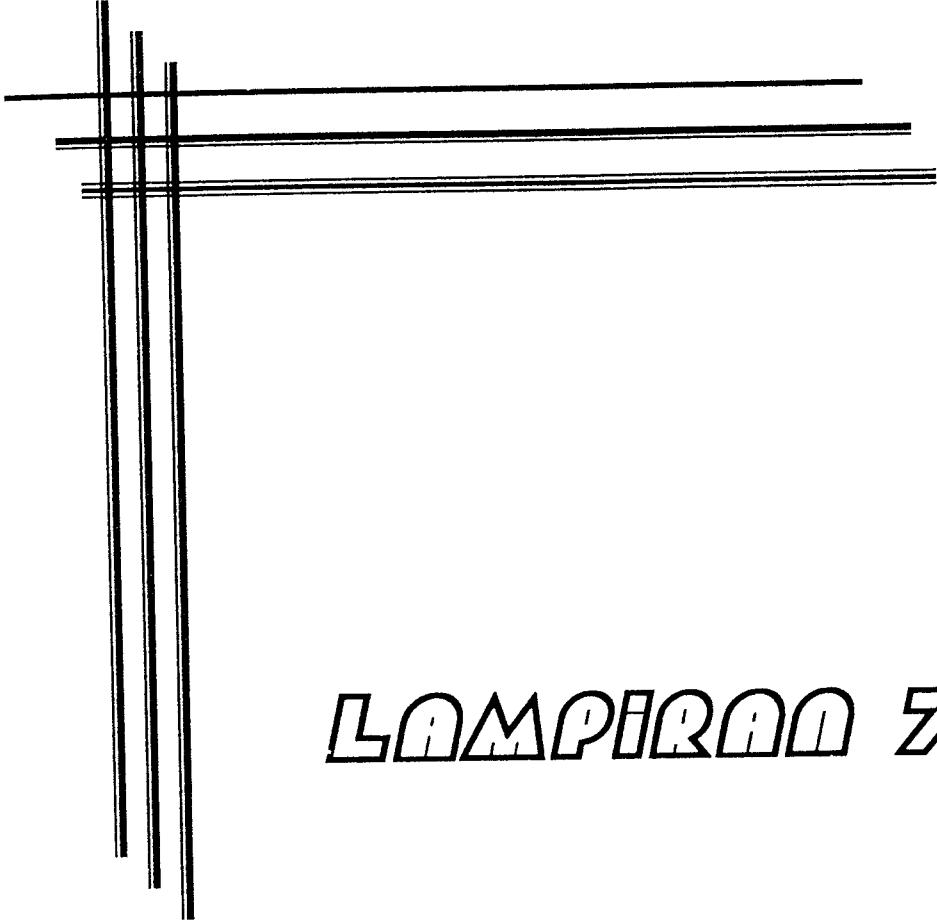
PROYEK : Tugas Akhir
Asal sampel : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Variasi : 8 %

Dikerjakan : Nur Cholis
Tanggal : 16 Maret 2007
Peram : 14 hari

No Pengujian (kode sampel)		1	2
2 Berat jenis tanah		2.701	2.701
3 Berat Cawan Susut	W1 (gr)	40.58	38.94
4 Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	62.32	62.56
5 Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	52.08	50.75
6 Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	10.24	11.81
7 Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	11.50	11.81
8 Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	152.38	153.61
9 Berat gelas ukur	W4 (gr)	60.33	60.33
10 Volume tanah kering	Vo (Cm ³) = (Wr-W4)/13,6	6.77	6.86
11 Batas Susut Tanah	SL (%) = ((Vo/Wo) (1/Gs)) x 100%	21.83	21.05
12 Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	21.44	23.67

Kepala Laboratorium

Dr.Ir. Rony Purwanto, DEA



LAMPIRAN 7

➤ Proktor Standar





LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PEMADATAN TANAH
Proctor test

PROYEK	Tugas Akhir
Asal Sampel	Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
NO Sampel	1
DIKERJAKAN	Nur Cholis

TANGGAL
27/09/2006

Data Tanah	
Jenis tanah	Lempung
Berat Jenis	2.701

Tipe Pemadatan : Standart Tipe A

DATA SILINDER

1	Diameter (\varnothing) cm	10.1
2	Tinggi (H) cm	11.5
3	Volume (V) cm ³	921.36
4	Berat gram	1861

DATA PENUMBUK

1	Berat (kg)	2.525
2	Jumlah lapis	3
3	Jumlah tumbukan /lapis	25
4	Tinggi jatuh (cm)	30

PENAMBAHAN AIR

1 Berat tanah basah	gram	2000	2000	2000	2000	2000
2 Kadar air mula-mula	%	8.02	7.96	11.30	11.42	10.89
3 Penambahan air	%	10	15	20	25	30
4 Penambahan air	ml	200	300	400	500	600

PENGUJIAN PEMADATAN SILINDER (BERAT VOLUME TANAH, γ)

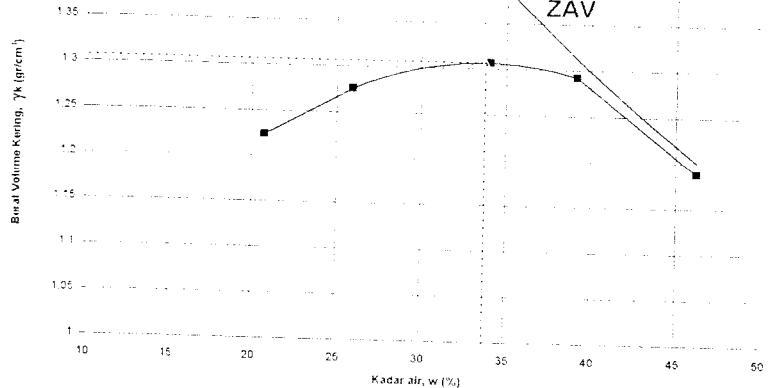
1 Nomor pengujian	1	2	3	4	5
2 Berat silinder + tanah pada gram	3223	3341	3474	3517	2955
3 Berat tanah padat gram	1362	1480.35	1613.35	1656.35	1095
4 Berat volume tanah cm ³	1.478	1.607	1.751	1.798	1.188

PENGUJIAN KADAR AIR, w

1 NOMOR PERCOBAAN	1	2	3	4	5
2 Nomor cawan	a	b	a	b	a
3 Berat cawan kosong gram	12.59	12.67	12.79	12.98	13.13
4 Berat cawan + tanah basan gram	34.93	37.12	34.29	38.53	28.22
5 Berat cawan + tanah kering gram	31.10	32.35	29.90	33.65	24.36
6 Kadar air = w %	20.69	26.67	25.66	26.24	34.37
7 Kadar air rata-rata	20.78	25.95	34.07	39.20	46.16
10 Berat volume tanah kering cm ³	1.224	1.275	1.305	1.291	1.188

15 -

BERAT VOLUME KERING	
MAKSIMUM (gr/cm ³)	
1.306	
KADAR AIR OPTIMUM (%)	
33.77	



Mengatahi,

Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.

PEMADATAN TANAH
Proctor test

PROYEK	Tugas Akhir
Asal Sampel	Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo, DIY
No Sampel	2
DIKERJAKAN	Nur Cholis
TANGGAL	27/09/2006

Data Tanah	
Jenis tanah	Lempung
Berat Jenis	2 701

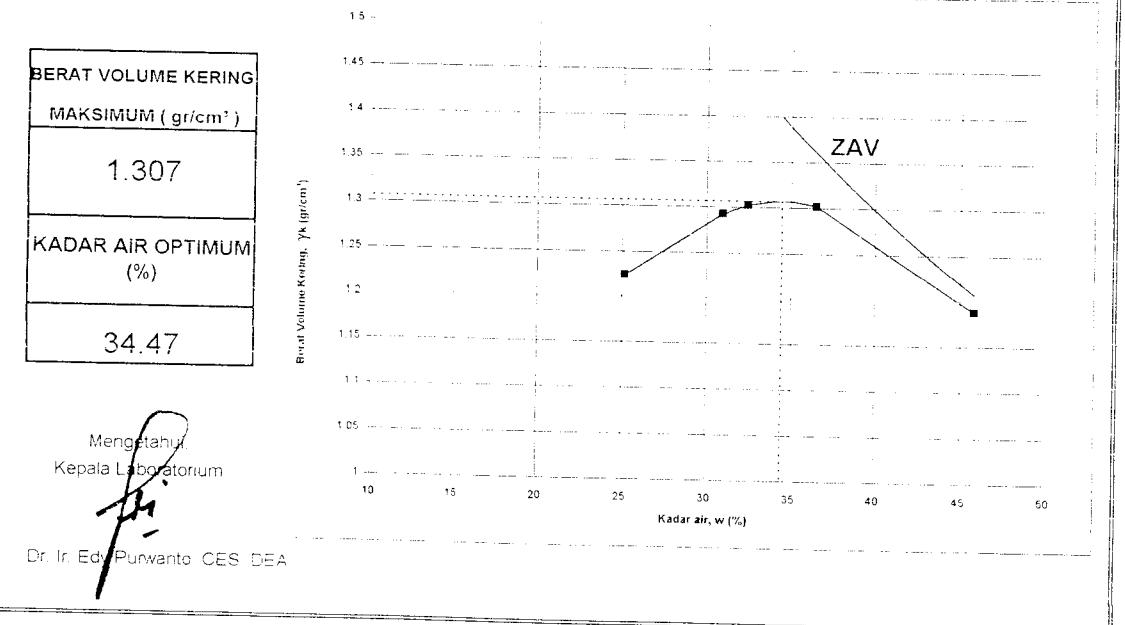
Tipe Pemadatan : Standart Tipe A		
DATA SILINDER		
1	Diameter (ø) cm	10.1
2	Tinggi (H) cm	11.5
3	Volume (V) cm ³	921.36
4	Berat gram	1861

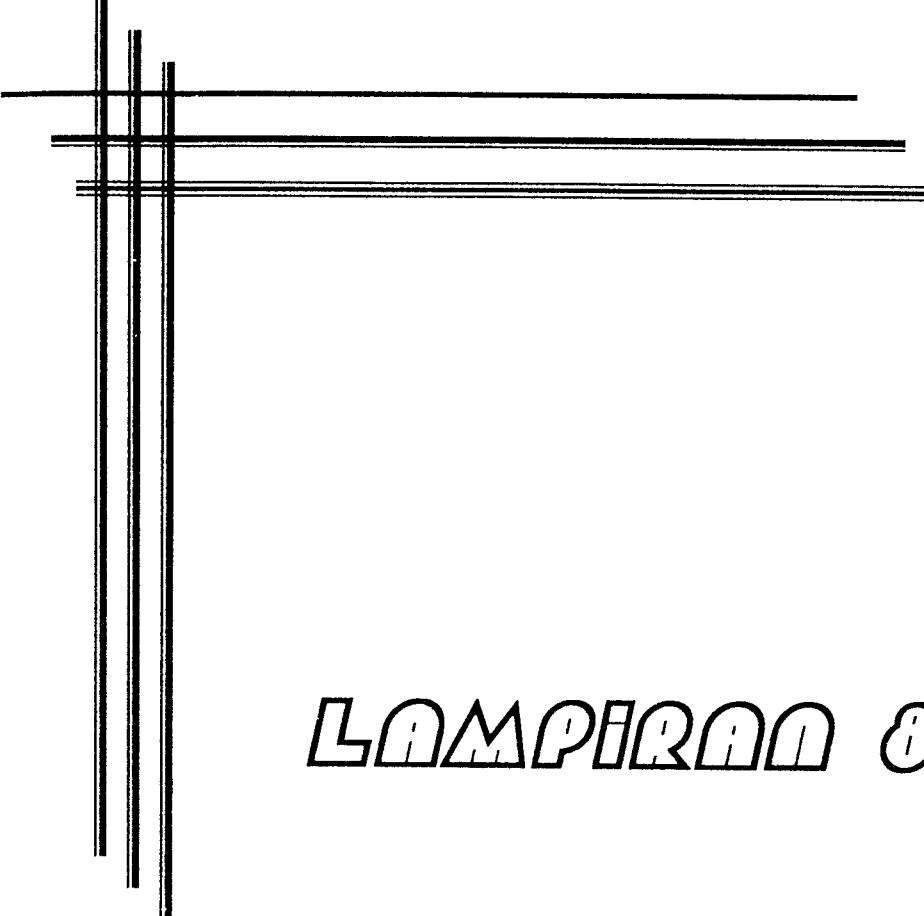
DATA PENUMBUK		
1	Berat (kg)	2.525
2	Jumlah lapis	3
3	Jumlah tumbukan lapis	25
4	Tinggi jatuh (cm)	30

PENAMBAHAN AIR					
1 Berat tanah basah gram	1 2000	2 2000	3 2000	4 2000	5 2000
2 Kadar air mula-mula %	2.05	3.89	4.33	5.53	3.84
3 Penambahan air %	10	15	20	25	30
4 Penambahan air ml	200	300	400	500	600

PENGUJIAN PEMADATAN SILINDER (BERAT VOLUME TANAH, γ)					
1 Nomor pengujian	1	2	3	4	5
2 Berat silinder + tanah pada gram	3272	3420	3450	3498	2955
3 Berat tanah padat gram	1412	1559.35	1589.35	1637.35	1095
4 Berat volume tanah gr/cm ³	1.532	1.692	1.725	1.777	1.188

PENGUJIAN KADAR AIR, w												
1	NOMOR PERCOBAAN		1		2		3		4		5	
	a	b	a	b	a	b	a	b	a	b	a	b
2 Nomor cawan												
3 Berat cawan kosong gram	12.68	12.87	12.77	12.66	12.95	13.08	12.66	13.06	12.71	12.95		
4 Berat cawan + tanah basah gram	24.44	26.69	29.78	27.78	33.22	31.71	24.84	26.11	39.96	36.76		
5 Berat cawan + tanah kering gram	22.09	23.89	25.76	24.20	28.23	27.16	21.57	22.63	31.39	29.28		
8 Kadar air = w %	24.97	25.41	30.95	31.02	32.66	32.32	36.70	36.36	45.88	45.81		
9 Kadar air rata-rata	25.19		30.98		32.49		36.53		45.84			
10 Berat volume tanah kering gr/cm ³	1.224		1.292		1.302		1.302		1.188			





LAMPIRAN 8



➤ Triaksial Tipe UL



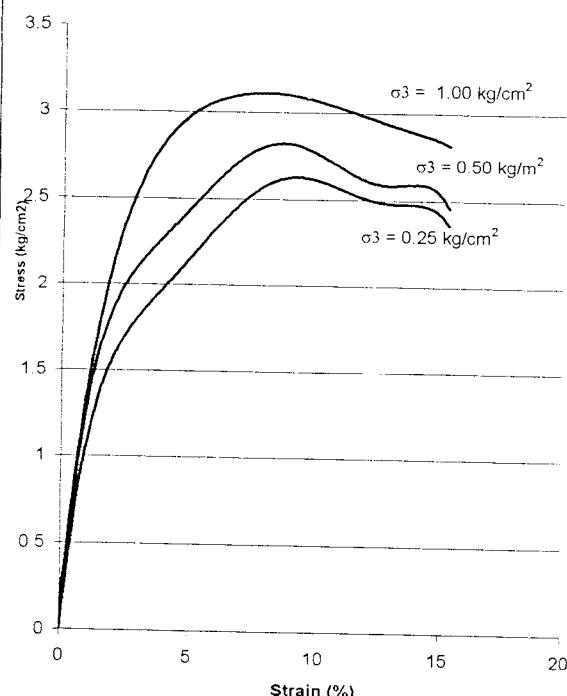
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay

Sample No. : Disturbed
 Date : 29 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

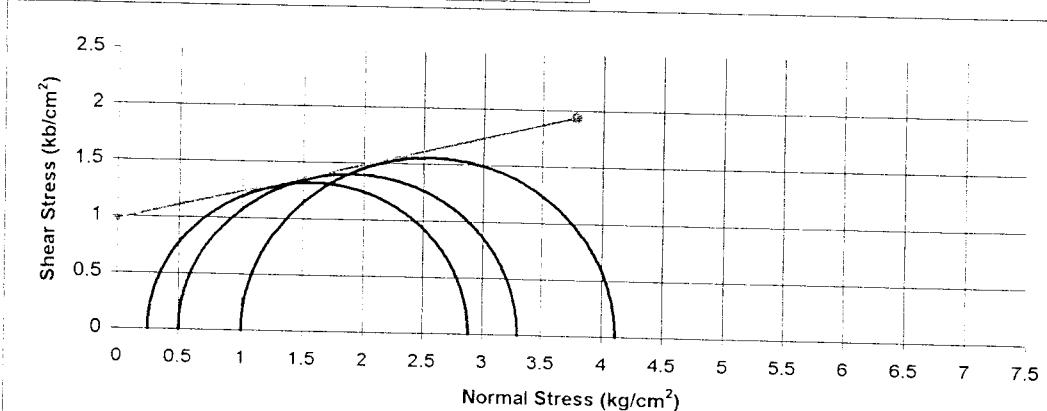


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.28	153.78	154.35

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.54	12.48	
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.27	23.40	
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.63	20.71	
Water Content %	32.63	32.69	
Average water content %	32.66		

γ_d gram/cm³	1.7783401	1.7841411	1.7907542
γ_d gram/cm³	1.3405339	1.3449068	1.3498918

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.632	2.795	3.113
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.882	3.295	4.113
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.566	1.898	2.557
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.316	1.398	1.557
Angle of shearing resistance (ϕ)		14.250	
Apperent cohesion (kg/cm²)		0.980	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



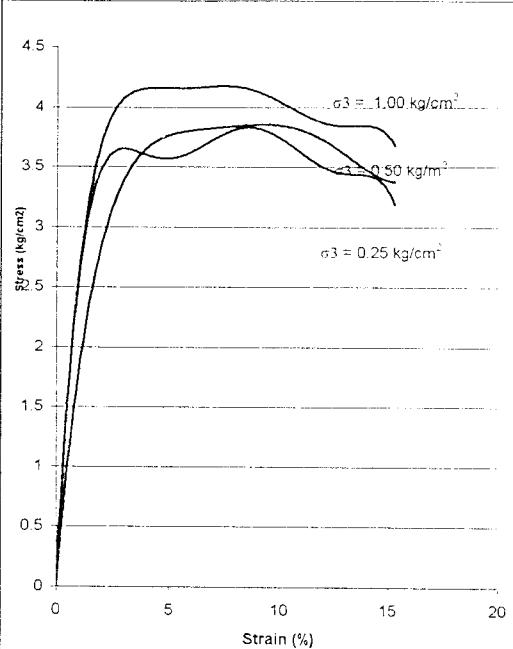
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalirung KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 29 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis



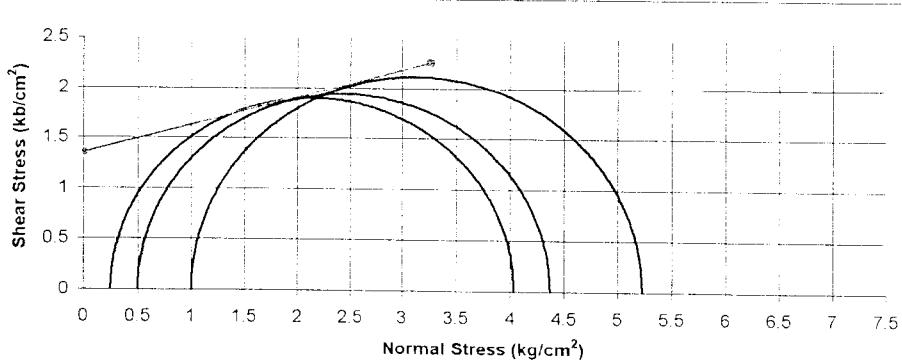
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.82	150.23	151.03

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.35	12.68
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.50	22.98
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.76	20.52
Water Content %	32.58	31.38
Average water content %	31.98	

Wd gram/cm³	1.749799	1.742954	1.752236
Wd gram/cm³	1.325817	1.320631	1.327664

σ₃	0.250	0.500	1.000
Δσ = P/A	3.789	3.873	4.225
σ₁ = Δσ + σ₃	4.039	4.373	5.225
(σ₁ + σ₃)/2	2.144	2.436	3.113
(σ₁ - σ₃)/2	1.894	1.936	2.113
Angle of shearing resistance (φ)		15.388	
Apparent cohesion (kg/cm²)		1.360	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Egy Ponawito, CES, DEA.



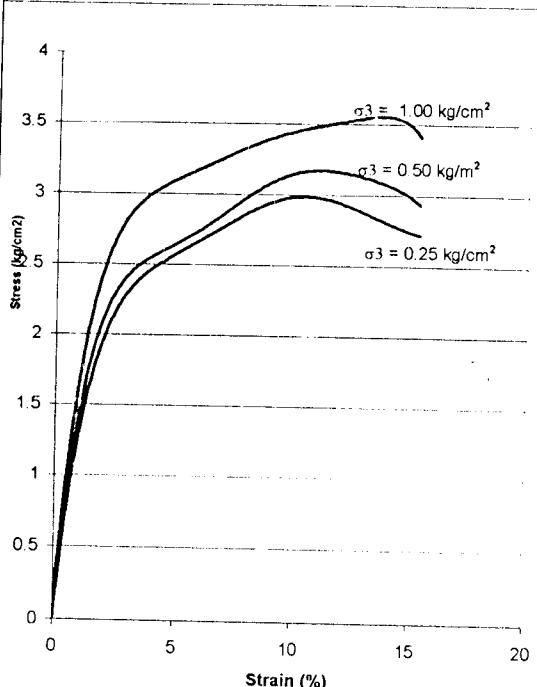
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXCU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 30 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

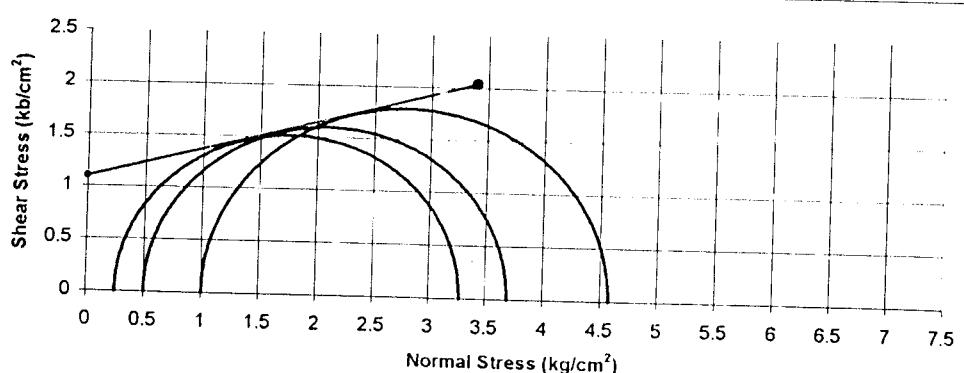


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.17	154.49	153.69

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.25	12.59
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.67	22.81
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.16	20.29
Water Content %	31.73	32.73
Average water content %	32.23	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.777064	1.792378	1.783097
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.343923	1.355504	1.348485

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.023	3.190	3.576
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.273	3.690	4.576
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.762	2.095	2.788
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.512	1.595	1.788
Angle of shearing resistance (ϕ)			15.411
Apperent cohesion (kg/cm^2)			1.100



Kepala Laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Funtanto, CES, DEA.



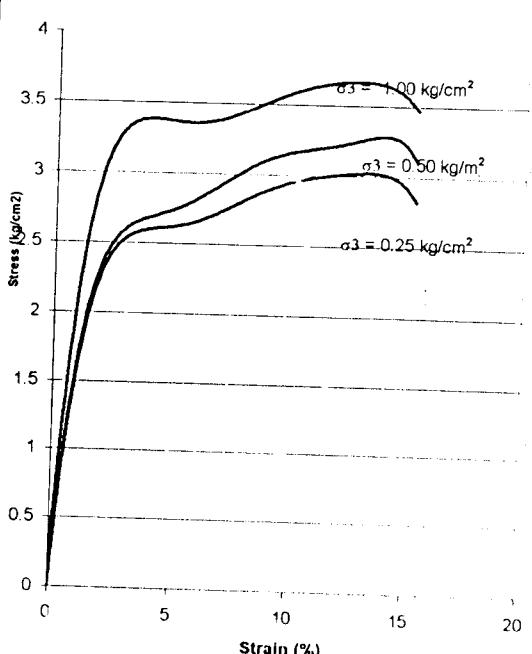
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 01 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

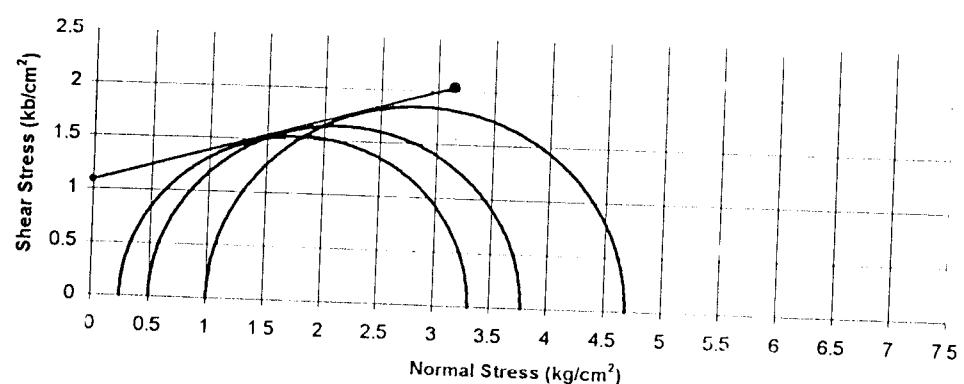


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.38	153.47	153.66

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.57	12.34
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.61	22.76
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.13	20.19
Water Content %	32.80	32.74
Average water content %	32.77	

yd gram/cm³	1.7795	1.780544	1.782749
yd grain/cm³	1.340272	1.341059	1.342719

σ₃	0.250	0.500	1.000
Δσ = P/A	3.063	3.278	3.686
σ₁ = Δσ + σ₃	3.313	3.778	4.686
(σ₁ + σ₃)/2	1.782	2.139	2.843
(σ₁ - σ₃)/2	1.532	1.639	1.843
Angle of shearing resistance (φ)			16.783
Apparent cohesion (kg/cm²)			1.090



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Eky Purwanto, CES. DEA.



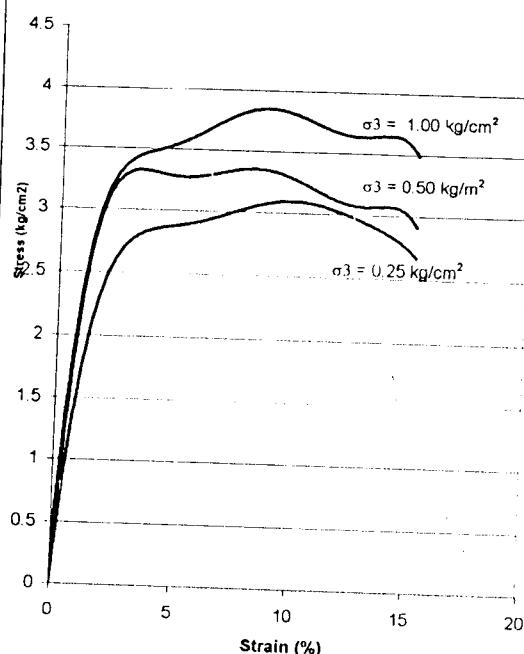
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 12 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis



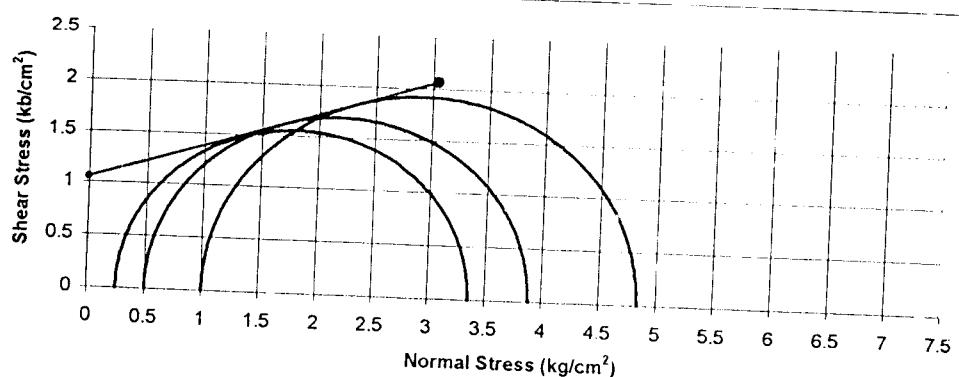
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	151.47	155.14	153.64

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.54	12.48
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.52	23.02
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.10	20.50
Water Content %	32.01	31.42
Average water content %	31.72	

$\gamma_d \text{ g/cm}^3$	1.757341	1.79992	1.782517
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.334139	1.366515	1.353303

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.106	3.383	3.837
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.356	3.883	4.837
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.803	2.191	2.318
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.553	1.691	1.918
Angle of shearing resistance (ϕ)			18.322
Apparent cohesion (kg/cm^2)			1.060



Kepala laboratorium,

Dr. Ir Eddy Purwanto, CES, DEA.



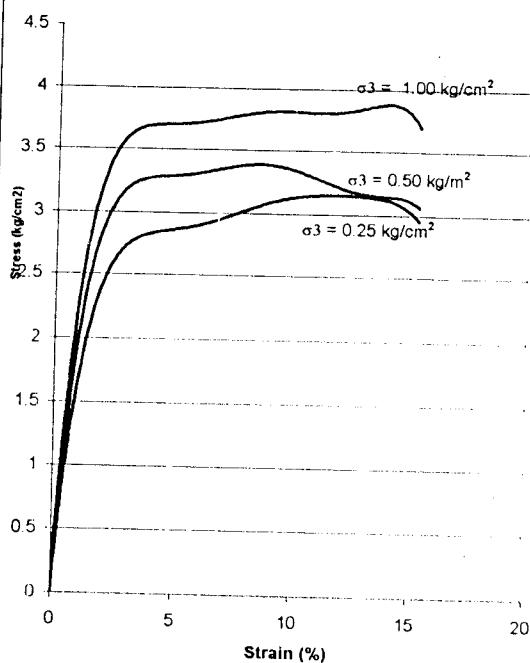
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14.4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 05 Febuari 2007
 Tested by : Nur Cholis

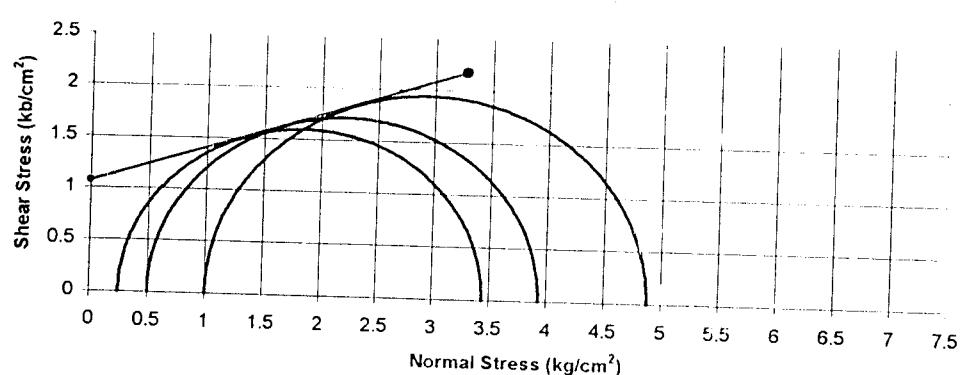


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.11	154.56	153.87

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.57	12.34
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.61	22.76
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.13	20.19
Water Content %	32.80	32.74
Average water content: %	32.77	

yd gram/cm ³	1.78797	1.793191	1.785185
yd gram/cm ³	1.346651	1.350583	1.344554

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.190	3.430	3.879
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.440	3.930	4.879
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.845	2.215	2.939
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.595	1.715	1.939
Angle of shearing resistance (ϕ)	18.540		
Apparen cohesion (kg/cm^2)	1.080		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES DEA



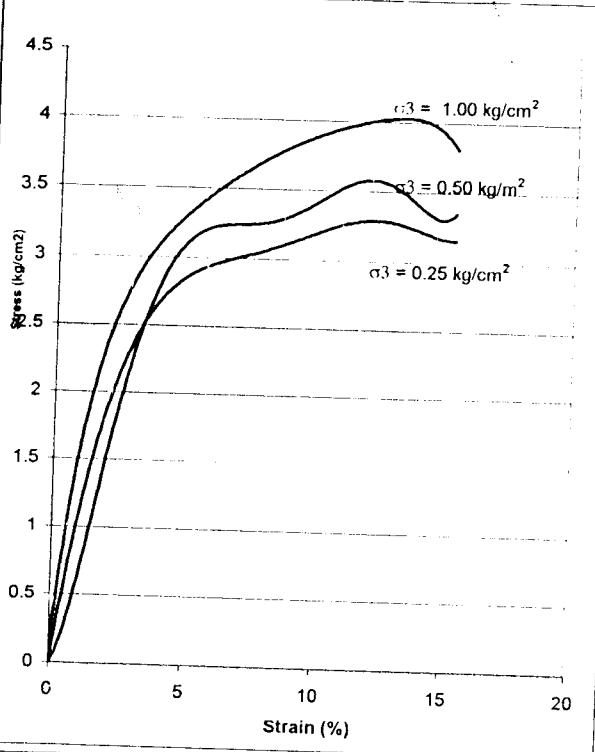
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliturang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Salaman, Magelang, Jawa Tengah
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 31 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

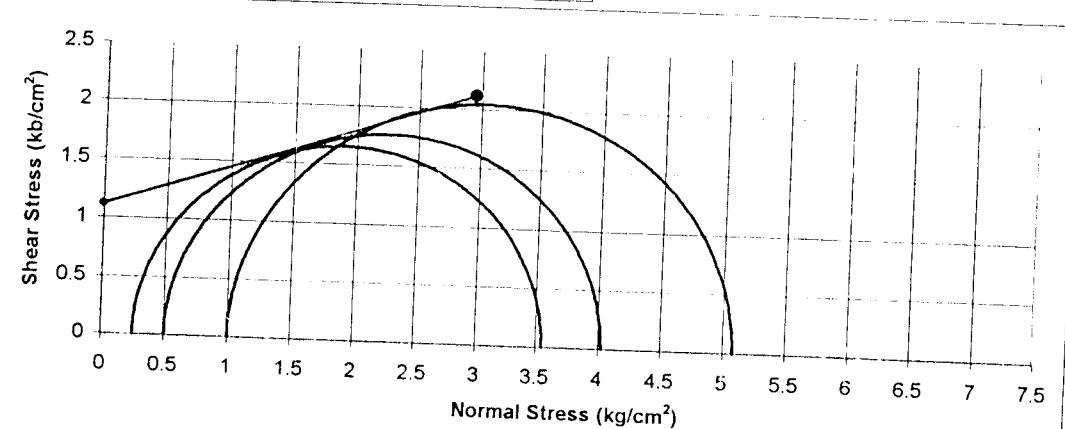


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	151.20	153.72	151.07

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.55	12.56
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.21	23.00
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.89	20.50
Water Content %	31.61	31.49
Average water content %	31.55	

γ _d gram/cm ³	1.754208	1.783445	1.7526999
γ _d gram/cm ³	1.333523	1.355748	1.3323766

σ ₃	0.250	0.500	1.000
Δσ = P/λ	3.298	3.525	4.080
σ ₁ = Δσ + σ ₃	3.548	4.025	5.080
(σ ₁ + σ ₃)/2	1.899	2.263	3.040
(σ ₁ - σ ₃)/2	1.649	1.763	2.040
Angle of shearing resistance (φ)			38.667
Apparent cohesion (kg/cm ²)			1.120



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES DEA.



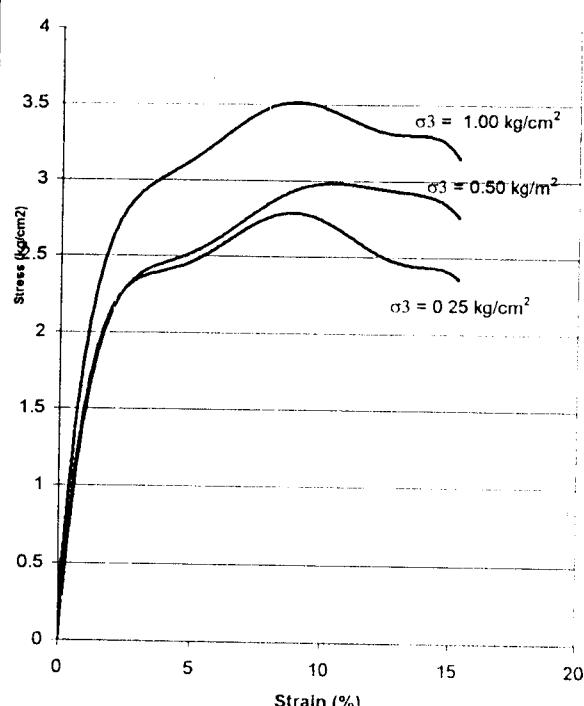
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliturang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
Date : 01 Februari 2007
Tested by : Nur Cholis

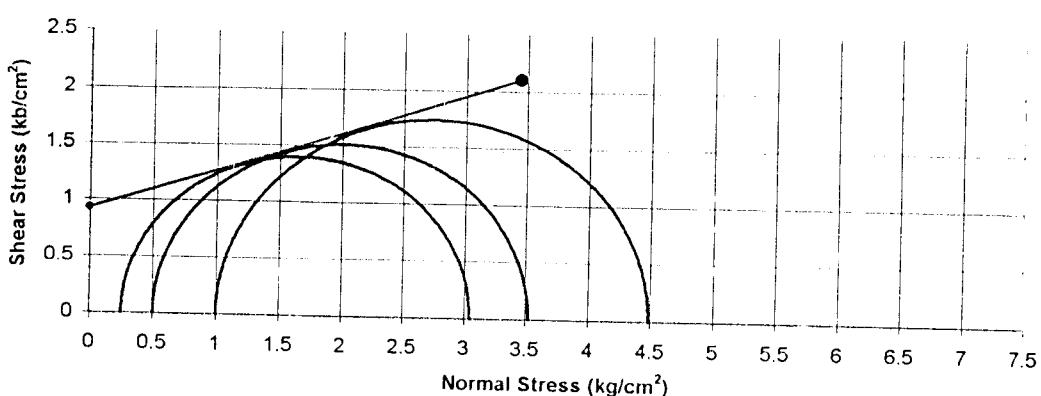


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.29	152.85	150.55

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.37	12.43
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.41	21.95
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.20	19.68
Water Content %	32.36	31.31
Average water content %	31.83	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.766854	1.773351	1.7466669
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.340213	1.345142	1.3249007

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.795	3.023	3.484
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.045	3.523	4.484
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.648	2.012	2.742
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.398	1.512	1.742
Angle of shearing resistance (ϕ)			18.882
Apperent cohesion (kg/cm^2)			0.930



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Fajri Purwanto, CES, DEA.



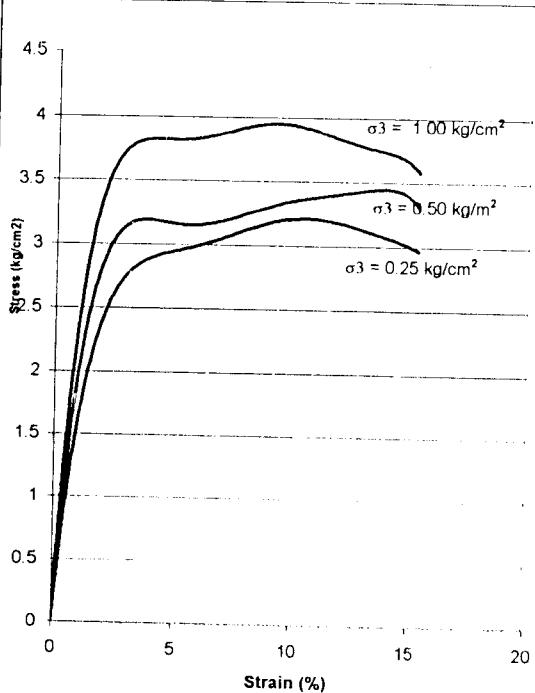
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

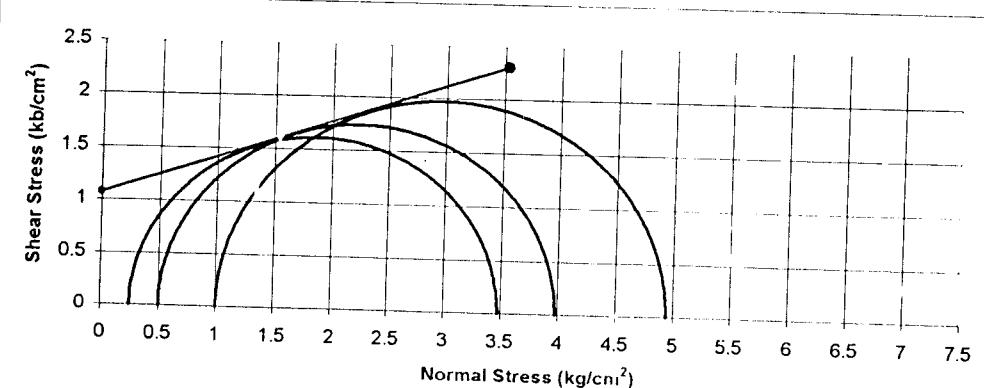


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	36.19	86.19	86.19
Wt gram	152.10	154.29	153.96

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.57	12.34
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.61	22.76
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.13	20.19
Water Content %	32.80	32.74
Average water content %	32.77	

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.76465	1.790058	1.786229
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.329087	1.348224	1.345341

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.222	3.474	3.941
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.472	3.974	4.941
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.861	2.237	2.971
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.611	1.737	1.971
Angle of shearing resistance (ϕ)			19.160
Apperent cohesion (kg/cm^2)			1.080



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Rely Purwanto, CES, DFA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 336042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 65584.

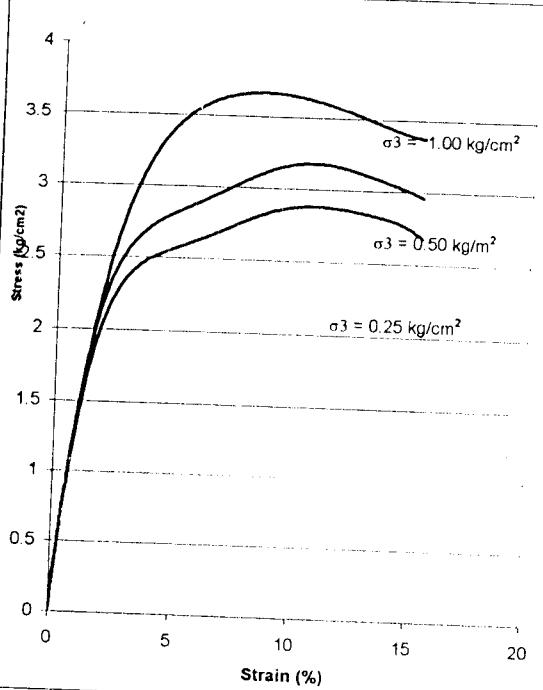
TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir

Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo

Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 07 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis



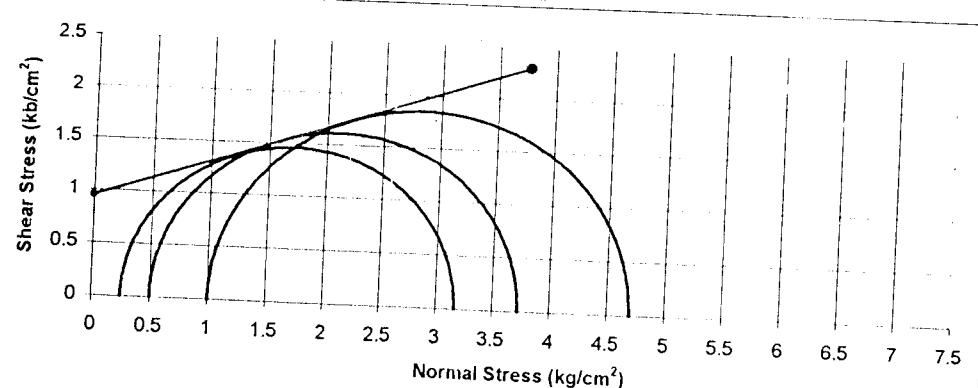
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.00	153.47	153.64

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.54	12.48
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.52	23.02
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.10	20.50
Water Content %	32.01	31.42
Average water content %	31.72	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.775092	1.780544	1.782517
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.347666	1.351806	1.353303

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.914	3.222	3.696
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.164	3.722	4.696
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.707	2.111	2.848
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.457	1.611	1.848
Angle of shearing resistance (ϕ)			19.654
Apparent cohesion (c' kg/cm²)			0.960



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

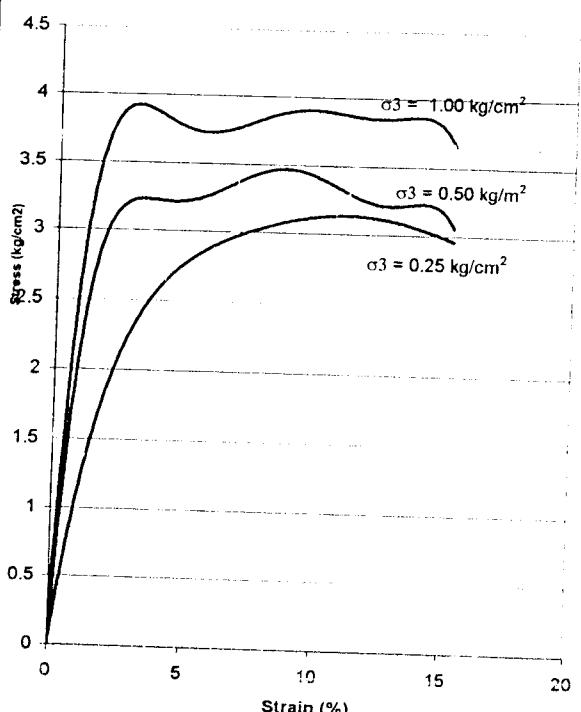
TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir

Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

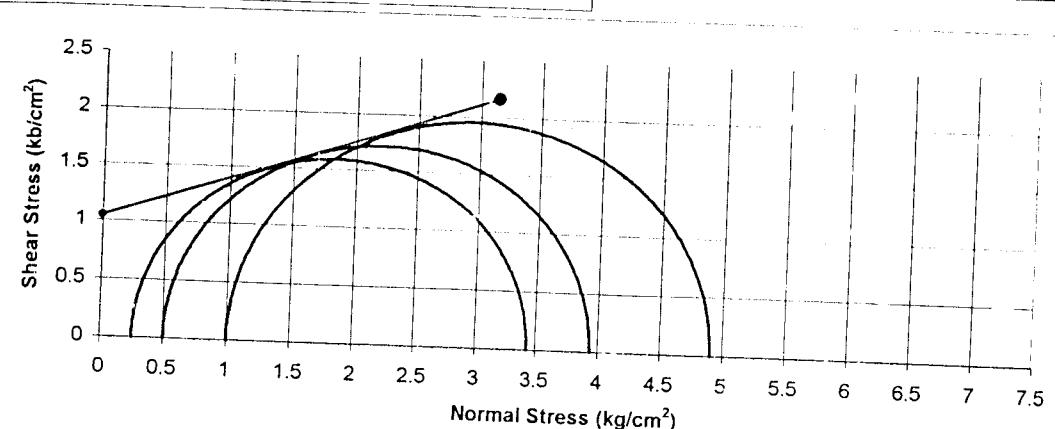


Piece No.	1	2	3
H cm.	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.59	153.27	151.09

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.40	12.62
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.23	22.95
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.58	20.50
Water Content %	32.40	31.09
Average water content %	31.74	

$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.747131	1.778224	1.7529319
$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.326159	1.34976	1.330562

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.177	3.438	3.905
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.427	3.938	4.905
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.839	2.219	2.953
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.589	1.719	1.953
Angle of shearing resistance (ϕ)			19.573
Apperent cohesion (kg/cm^2)			1.050



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Iky Purwanto, CES, DEA.



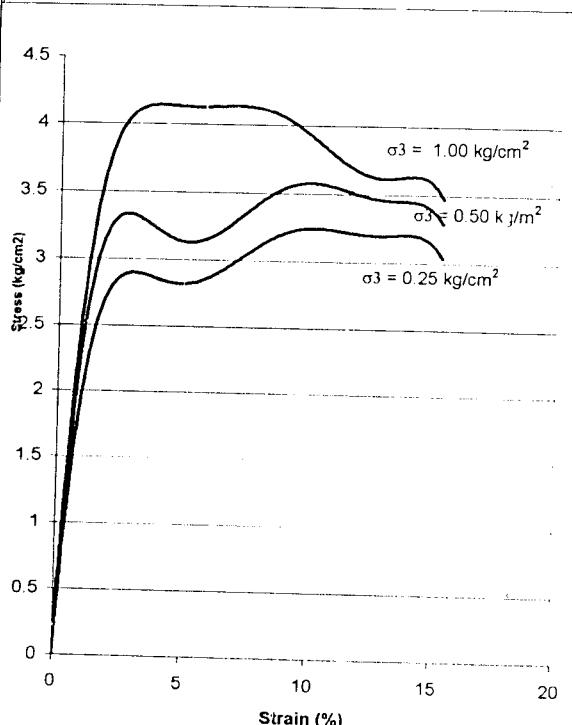
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TR.AXIAL COMPRESION TEST RESULT
UnCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 27 Januari 2001
 Tested by : Nur Cholis

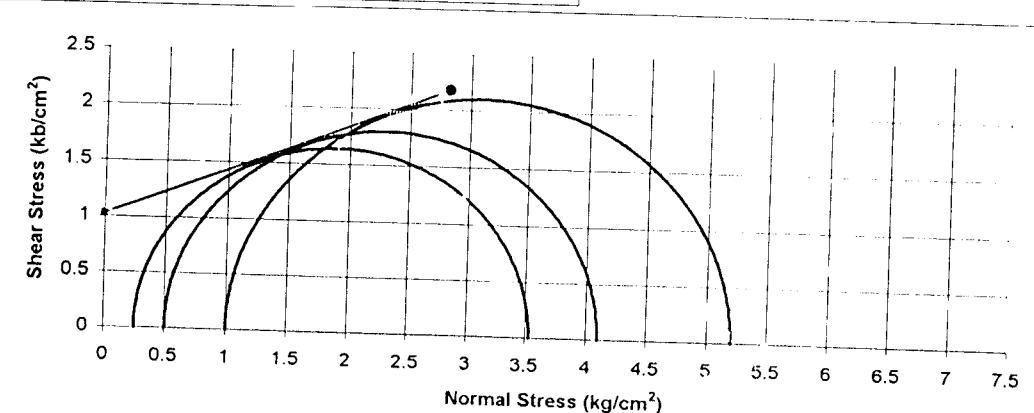


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.52	153.86	155.40

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.36	12.42
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.44	21.66
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.26	19.37
Water Content %	31.59	32.95
Average water content %	32.27	

γd gram/cm³	1.7927265	1.7850692	1.8029362
γd gram/cm³	1.3553341	1.3495451	1.3630528

σ₃	0.250	0.500	1.000
Δσ = P/A	3.280	3.598	4.202
σ₁ = Δσ + σ₃	3.530	4.098	5.202
(σ₁ + σ₃)/2	1.890	2.299	3.101
(σ₁ - σ₃)/2	1.640	1.799	2.101
Angle of shearing resistance (φ)			22.115
Apparent cohesion (kg/cm²)			1.030



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edi Puwanto, CES, DEA.



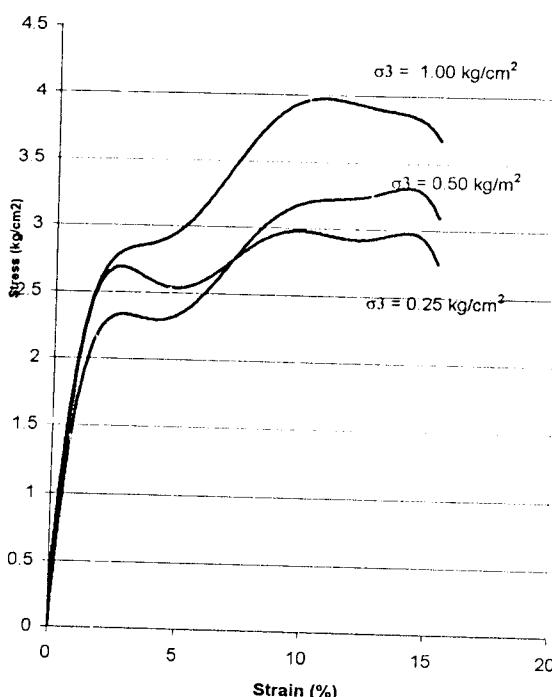
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 56584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 30 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

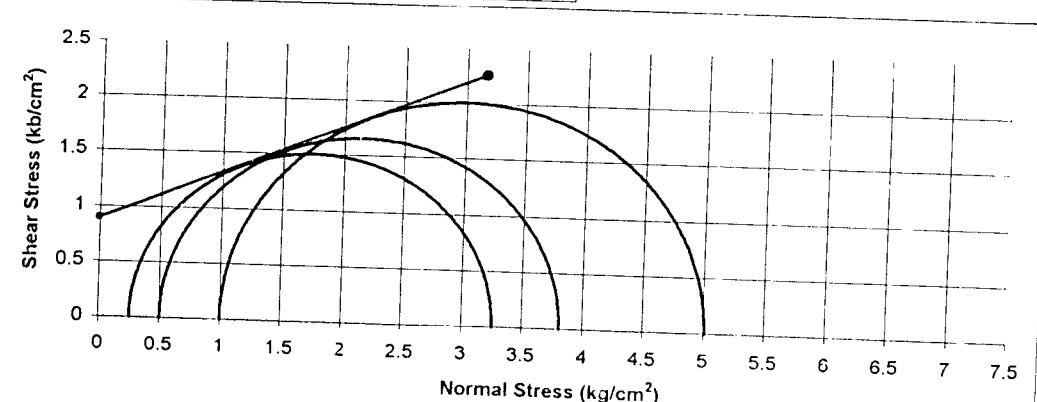


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.86	150.16	150.32

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.33	12.37
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.60	21.59
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.35	19.38
Water Content %	32.05	31.53
Average water content %	31.79	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7502635	1.7421422	1.7430985
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3280818	1.3219194	1.3233279

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = \Gamma/A$	3.005	3.311	4.012
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.255	3.811	5.012
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.753	2.156	3.006
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.503	1.656	2.006
Angle of shearing resistance (ϕ)	23.373		
Apperent cohesion (kg/cm^2)	0.900		



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Egi Purwanto, CES DEA



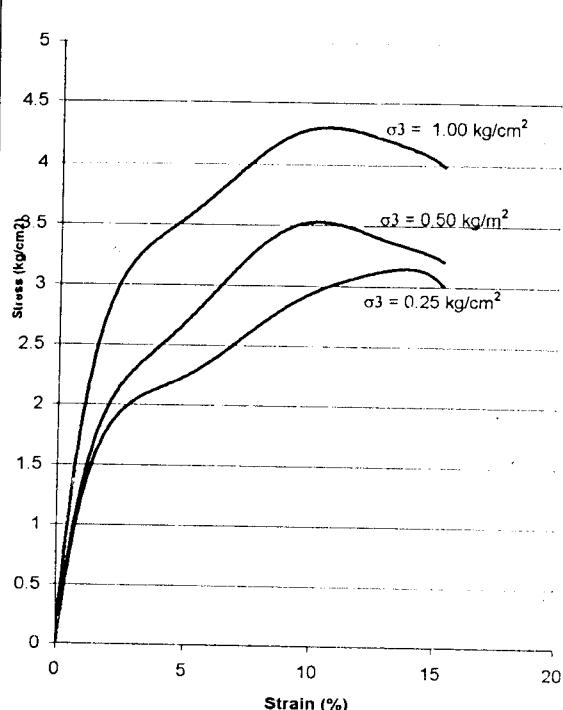
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

**TRIAXIAL COMPRESION TEST RESULT
 UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)**

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

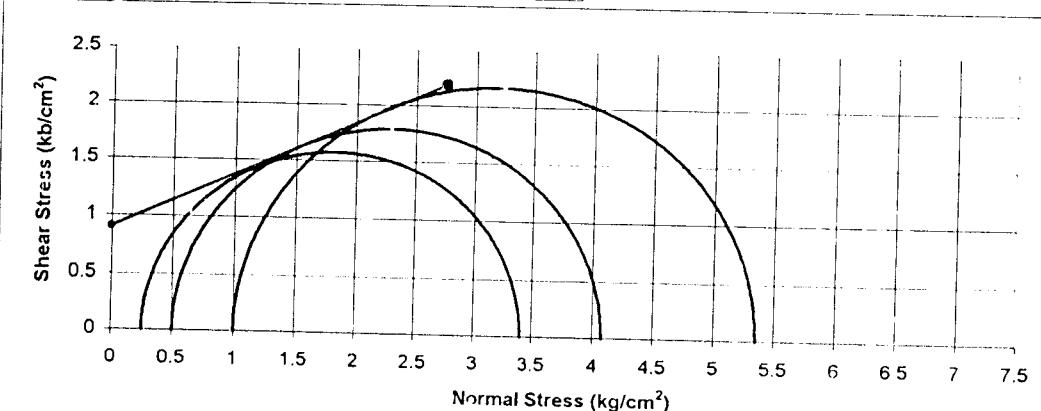


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.15	152.55	152.25

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.57	12.34
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.61	22.76
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.13	20.19
Water Content %	32.80	32.74
Average water content %	32.77	

$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.76523	1.7698707	1.7663902
$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.3295243	1.3330196	1.3303981

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.146	3.575	4.348
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.396	4.075	5.348
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.823	2.287	3.174
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.573	1.787	2.174
Angle of shearing resistance (ϕ)	25.051		
Apparent cohesion (kg/cm^2)	0.910		



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



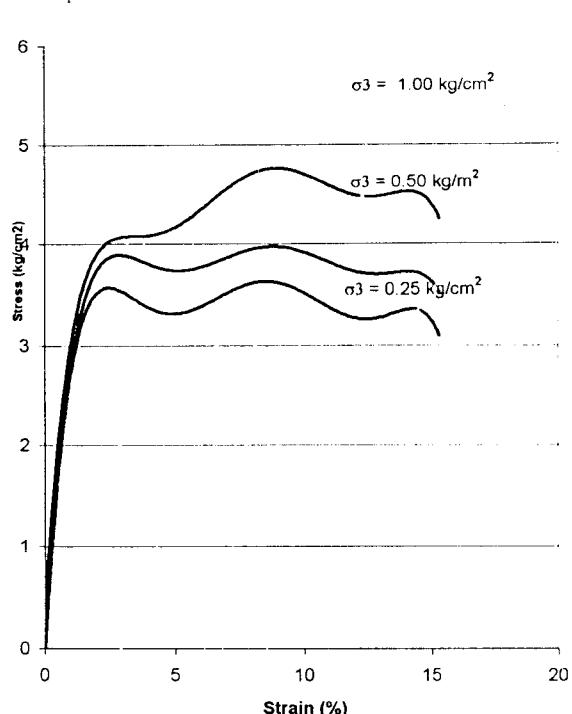
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 10 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

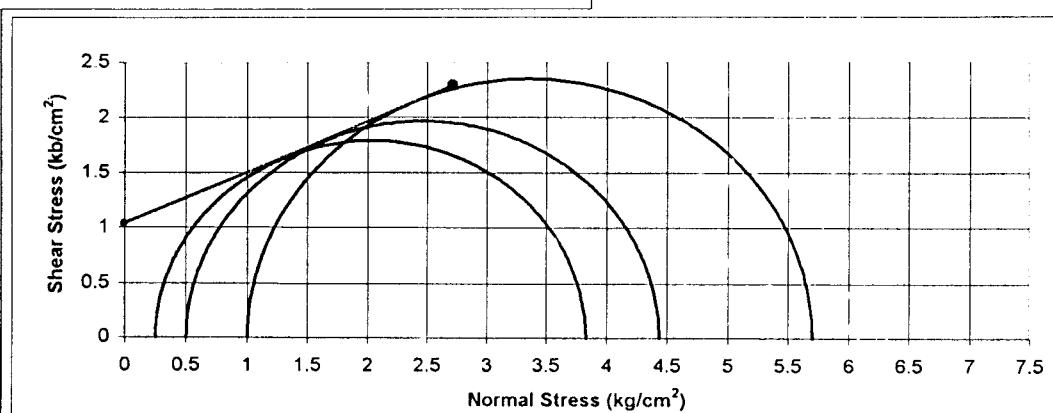


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.45	152.36	150.71

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.52	12.39
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.68	22.05
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.47	19.75
Water Content %	31.80	31.25
Average water content %	31.52	

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.7455067	1.7676664	1.7485232
$\gamma_d \text{ grain}/\text{cm}^3$	1.3271365	1.3439848	1.32943

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.578	3.934	4.701
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.828	4.434	5.701
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	2.039	2.467	3.350
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.789	1.967	2.350
Angle of shearing resistance (ϕ)	24.855		
Apparent cohesion (kg/cm^2)	1.040		



Kepala Laboratorium.

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA.



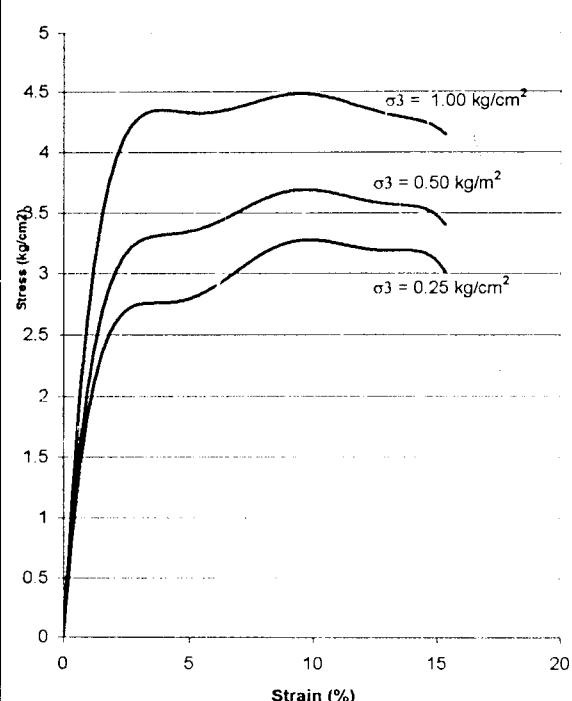
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55514.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUI)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(ε%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 02 Februari 2007
 Tested by : Nur Cnolis

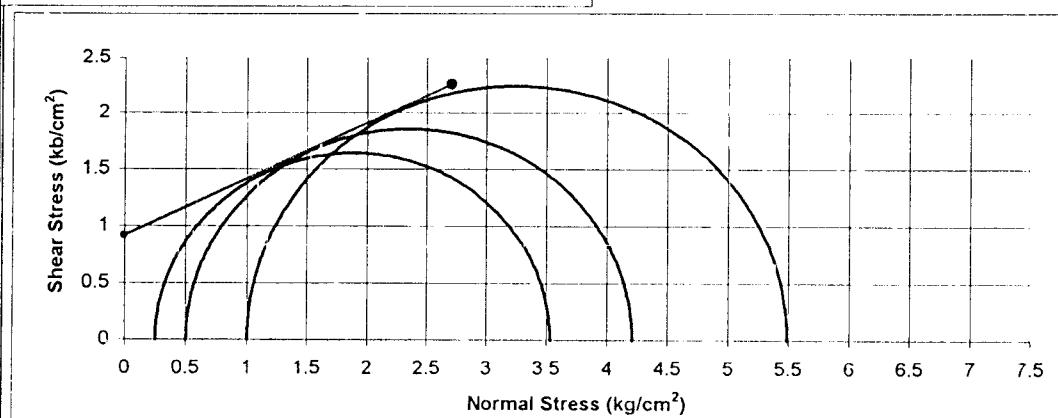


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.09	152.95	153.36

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.52	12.47
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.53	21.62
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.34	19.39
Water Content %	32.11	32.23
Average water content %	32.17	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7761358	1.7745115	1.7792683
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3438426	1.3426137	1.3462127

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.280	3.710	4.491
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.530	4.210	5.491
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.890	2.355	3.245
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.640	1.855	2.245
Angle of shearing resistance (ϕ)	26.480		
Apperent cohesion (kg/cm^2)	0.920		



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



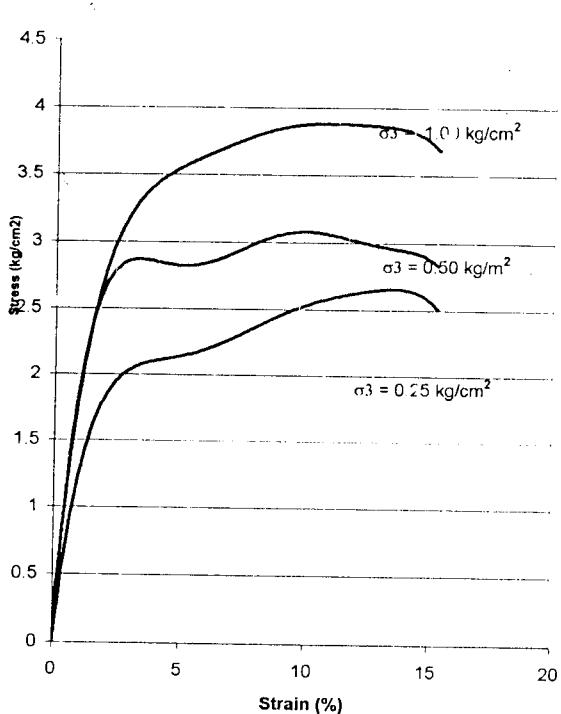
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

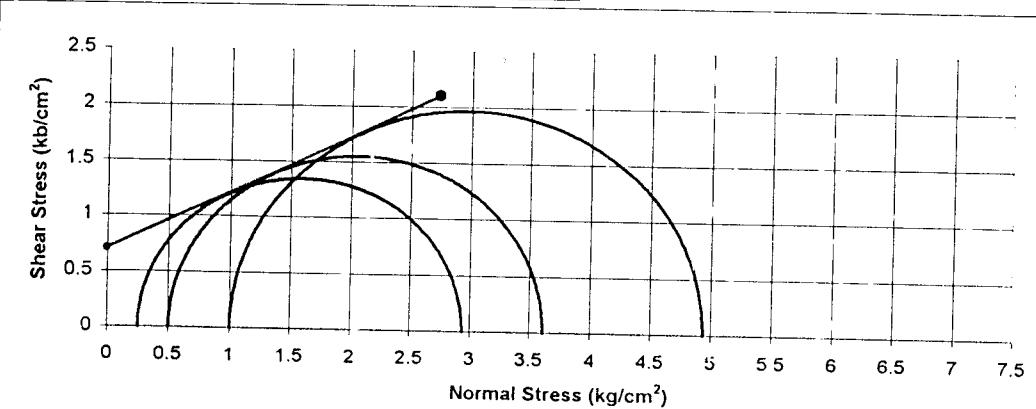


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	36.19	86.19
Wt gram	150.47	150.52	151.41

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.42	12.44
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.65	22.72
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.19	20.21
Water Content %	31.66	32.30
Average water content %	31.98	

γ_d gram/cm³	1.7457388	1.7463189	1.7566445
γ_d gram/cm³	1.3227099	1.3231494	1.330973

σ_3	0.25C	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.685	3.111	3.936
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.935	3.611	4.936
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.593	2.056	2.968
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.343	1.556	1.968
Angle of shearing resistance (ϕ)		27.065	
Apparent cohesion (kg/cm^2)		0.710	



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Eka Puwanto, CES. DEA



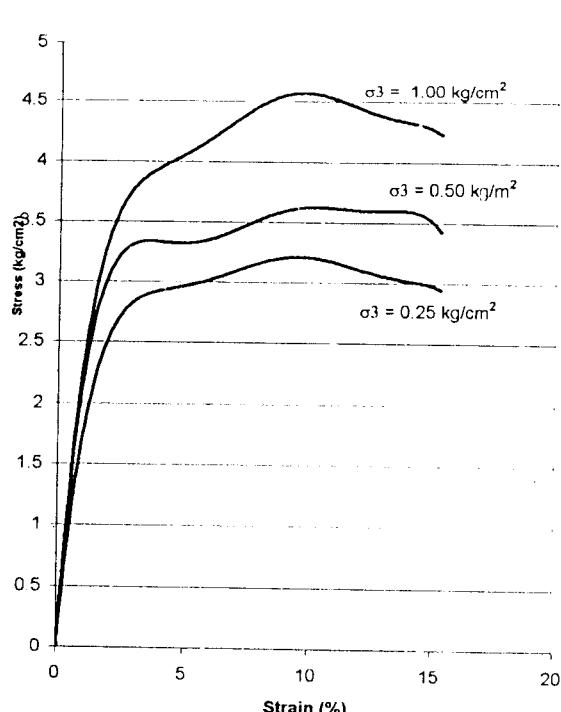
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 05 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

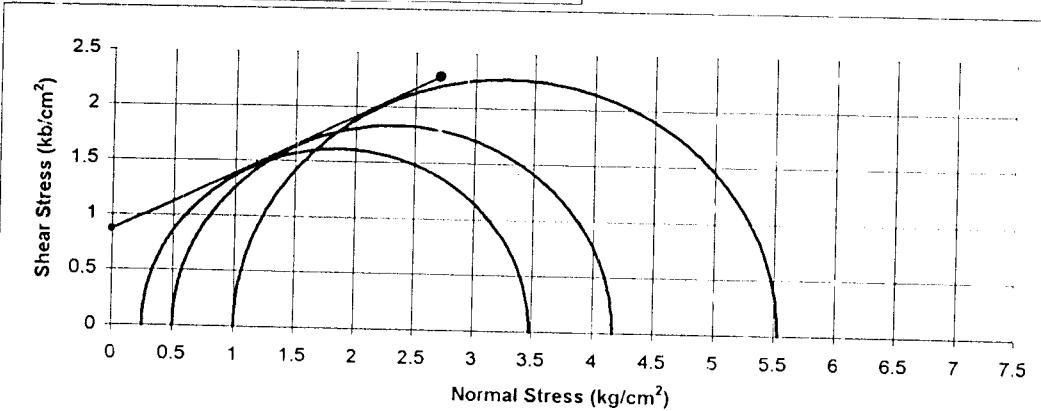


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.53	154.46	151.96

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.58	12.46
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.05	23.10
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.50	20.53
Water Content %	32.20	31.85
Average water content %	32.02	

γd gram/cm ³	1.7464349	1.7920304	1.7630256
γd gram/cm ³	1.3228397	1.3573761	1.3354064

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.227	3.666	4.530
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.477	4.166	5.530
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.863	2.333	3.265
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.613	1.833	2.265
Angle of shearing resistance (ϕ)			27.654
Apperent cohesion (kg/cm^2)			0.870



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Ery Purwanto, CES. DEA



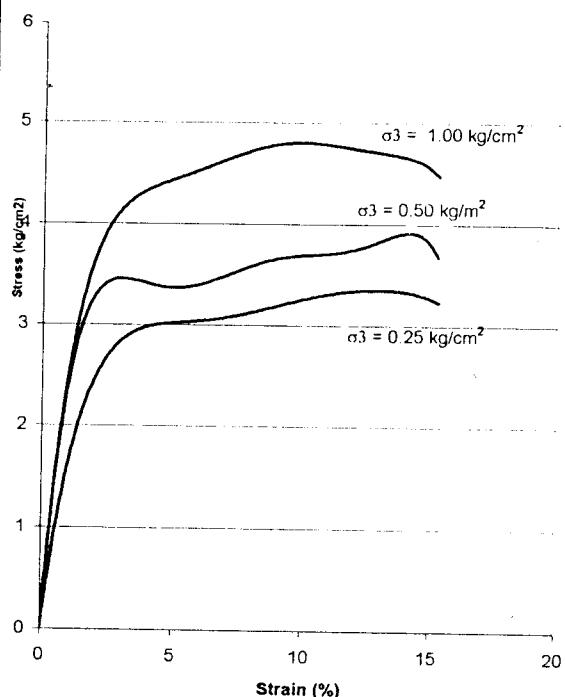
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895012, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55614.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 09 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

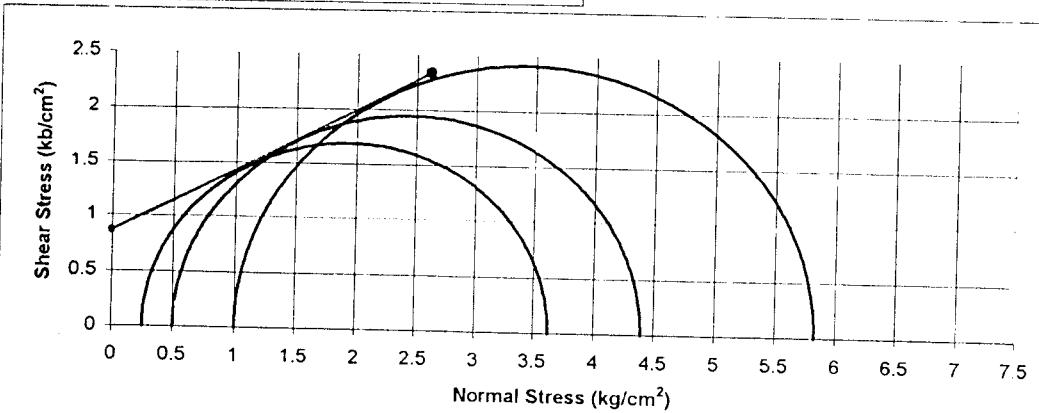


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.69	152.81	150.07

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.47	12.33
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.10	23.25
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.53	20.58
Water Content %	31.89	32.56
Average water content %	32.22	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7482912	1.7728872	1.741098
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3222251	1.340827	1.3167849

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.373	3.891	4.827
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.623	4.391	5.827
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.937	2.446	3.413
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.687	1.946	2.413
Angle of shearing resistance (ϕ)	29.461		
Apparent cohesion (kg/cm ²)	0.870		



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Ery Purwanto, CES, DEA



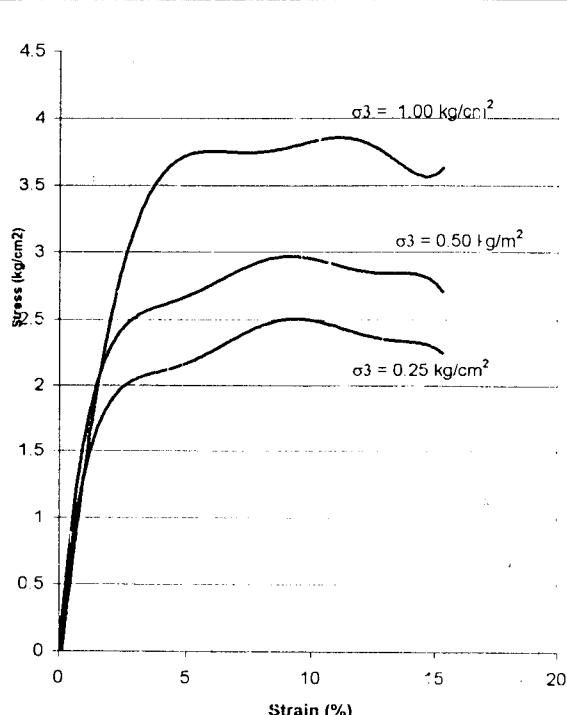
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

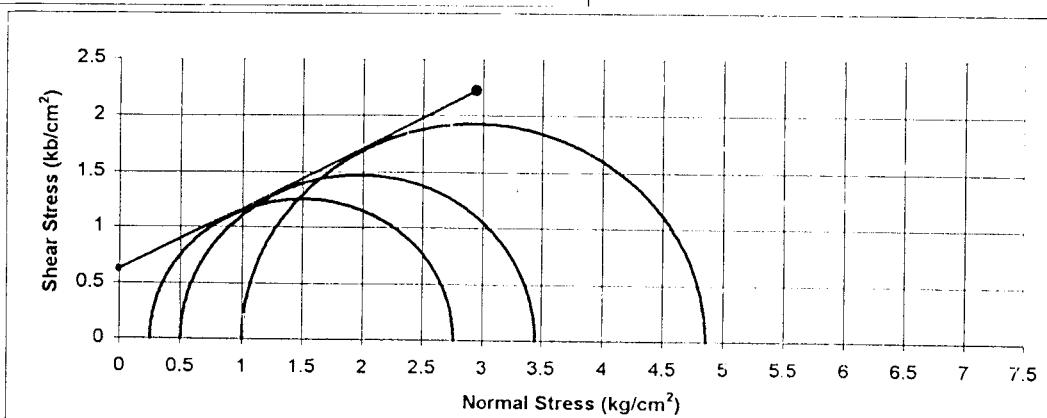


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.80	154.56	153.41

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.57	12.34
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.61	22.76
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.13	20.19
Water Content %	32.80	32.74
Average water content %	32.77	

γ_d gram/cm³	1.7727712	1.7931906	1.7798434
γ_d gram/cm³	1.3352042	1.3505835	1.3105345

σ₃	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.509	2.946	3.856
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.759	3.446	4.856
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.504	1.973	2.928
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.254	1.473	1.928
Angle of shearing resistance (ϕ)			28.474
Apperent cohesion (kg/cm²)			0.630



Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA.



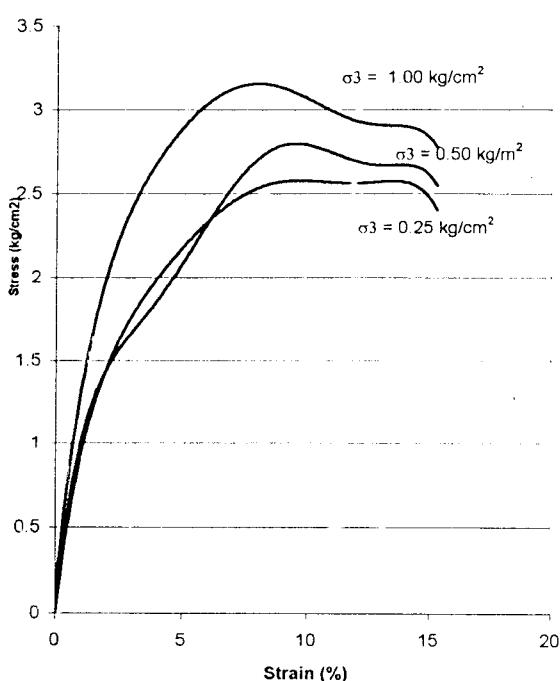
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Description of soil : Clay

Sample No. : Disturbed
Date : 29 Januari 2007
Tested by : Nur Chclis

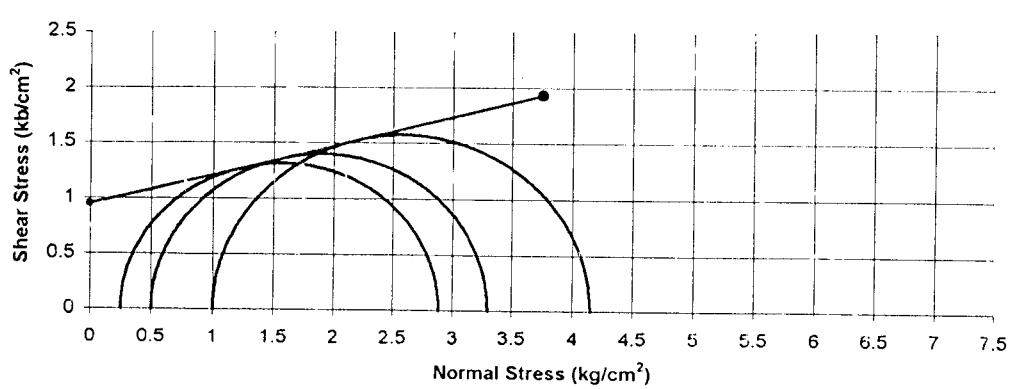


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.61	153.38	153.83

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.76	12.82	
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.54	23.86	
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.12	21.14	
Water Content %	32.88	32.69	
Average water content %	32.79		

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.7821687	1.7795003	1.7847212
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.3421323	1.3401227	1.3440545

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.634	2.799	3.149
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.884	3.299	4.149
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.567	1.899	2.575
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.317	1.399	1.575
Angle of shearing resistance (ϕ)			14.751
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.950



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES DEA.



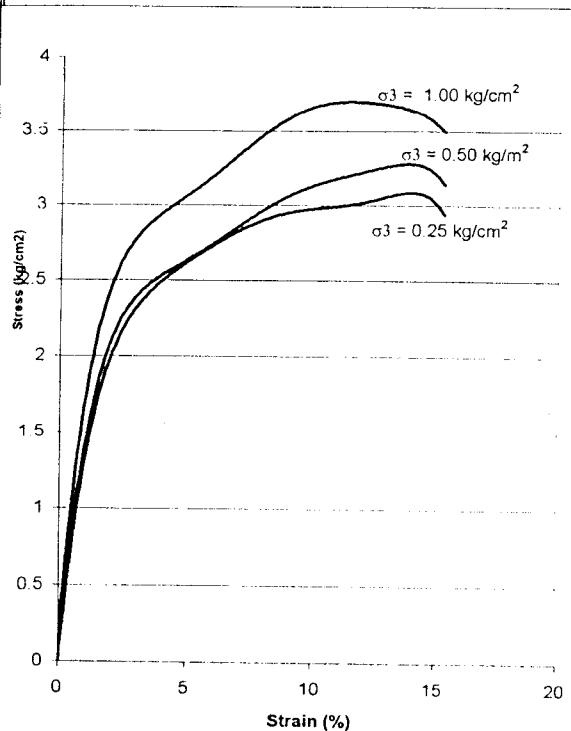
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (UU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 29 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

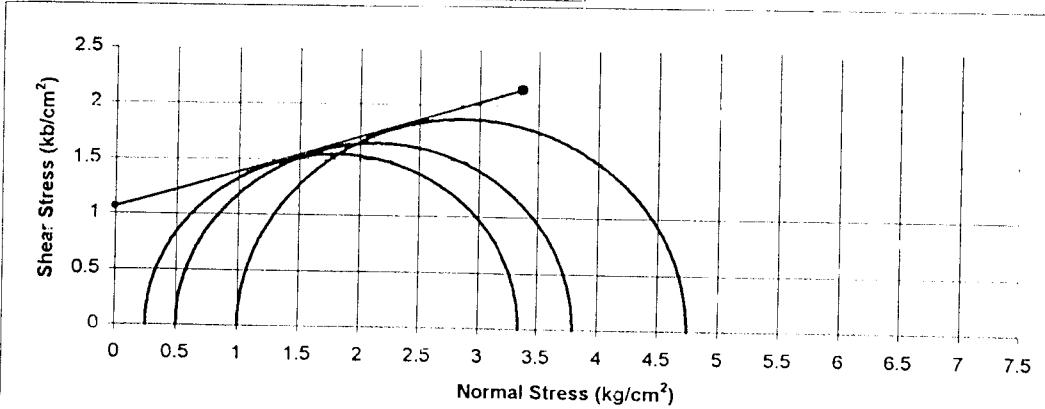


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.3
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.20	154.49	152.87

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.25	12.59
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.67	22.81
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.16	20.29
Water Content %	31.73	32.73
Average water content %	32.23	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7890139	1.7923784	1.7735833
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3529599	1.3555044	1.3412904

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.095	3.298	3.743
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.345	3.798	4.743
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.798	2.149	2.872
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.548	1.649	1.872
Angle of shearing resistance (ϕ)			17.769
Apparent cohesion (kg/cm^2)			1.070



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA



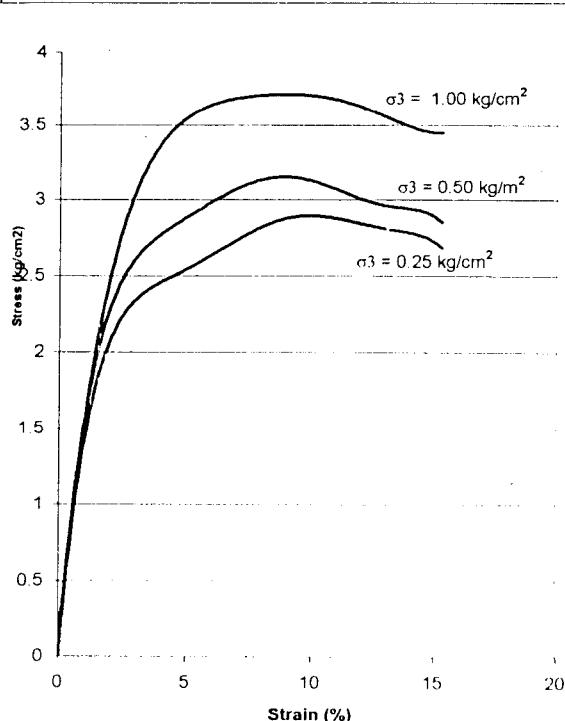
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), Peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 29 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

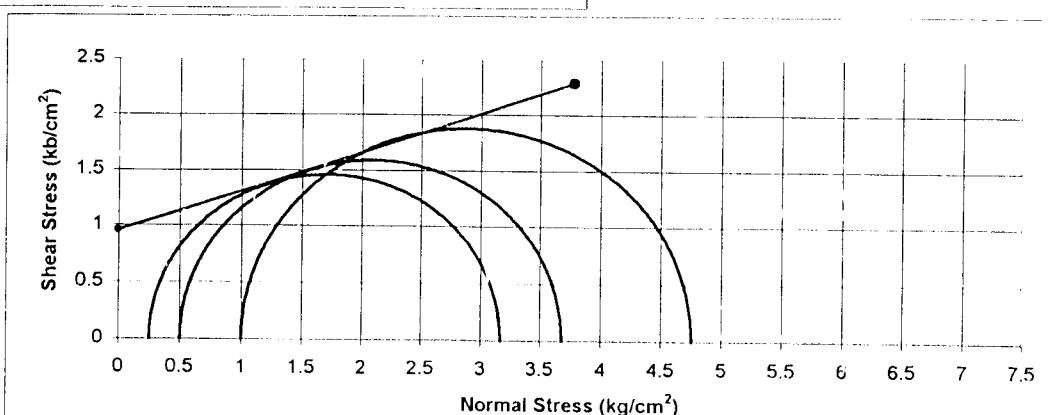


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.20	153.42	152.78

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.34	23.05
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.51	29.14
Wt of Cup + Dry soil, gr	26.99	27.68
Water Content %	32.69	31.53
Average water content %	32.11	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7890139	1.7799644	1.7725392
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3541736	1.3473267	1.3417062

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.916	3.179	3.754
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.166	3.679	4.754
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.708	2.090	2.877
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.458	1.590	1.877
Angle of shearing resistance (ϕ)	19.385		
Apparent cohesion (c_a kg/cm^2)	0.960		



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



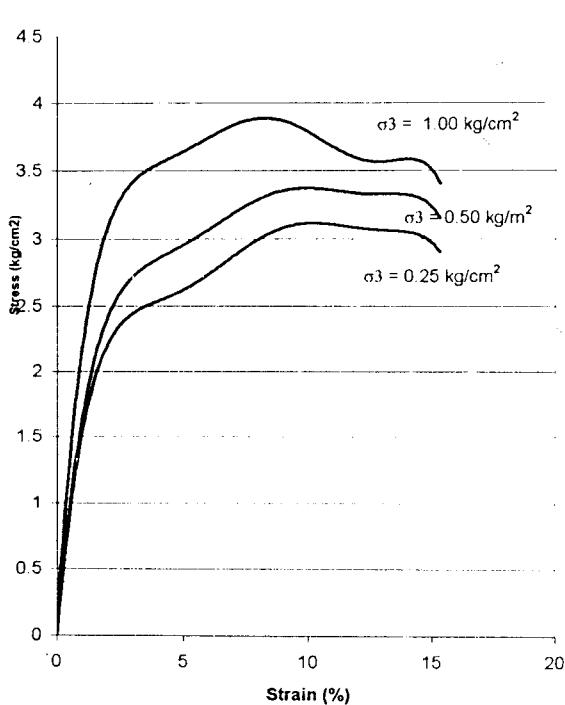
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 65684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 01 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

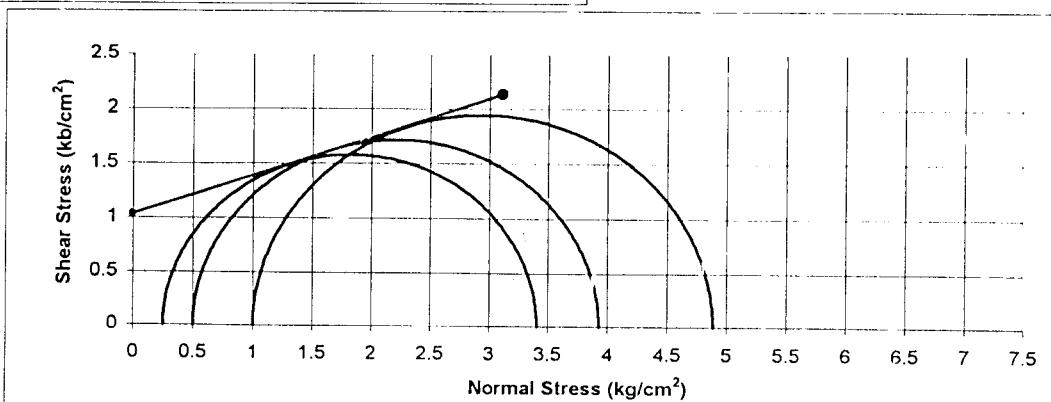


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.48	153.13	154.27

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.17	22.85
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.75	29.14
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.16	27.58
Water Content %	31.86	32.98
Average water content %	32.42	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7690586	1.7765998	1.789826
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3359215	1.3416163	1.3516042

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.158	3.429	3.886
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.408	3.929	4.886
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.829	2.215	2.943
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.579	1.715	1.943
Angle of shearing resistance (ϕ)			19.421
Apparent cohesion (kg/cm^2)			1.040



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA



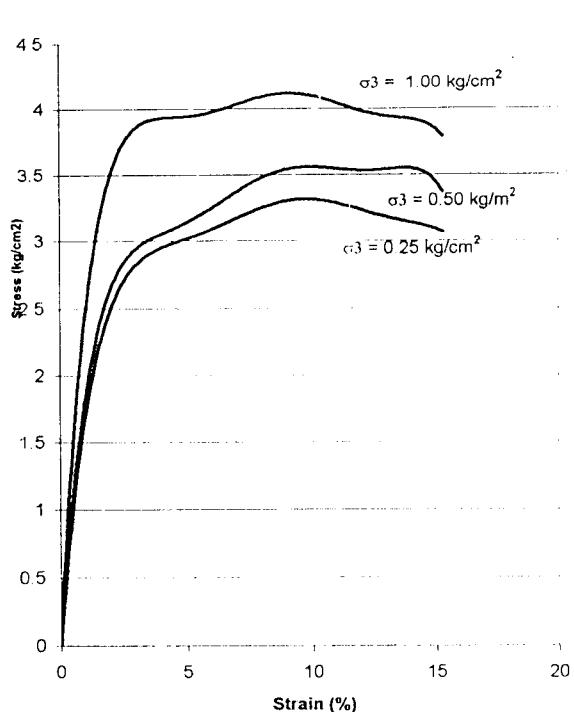
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliturang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55604.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 05 Februari 2007
 Tested by : Nur Choi's

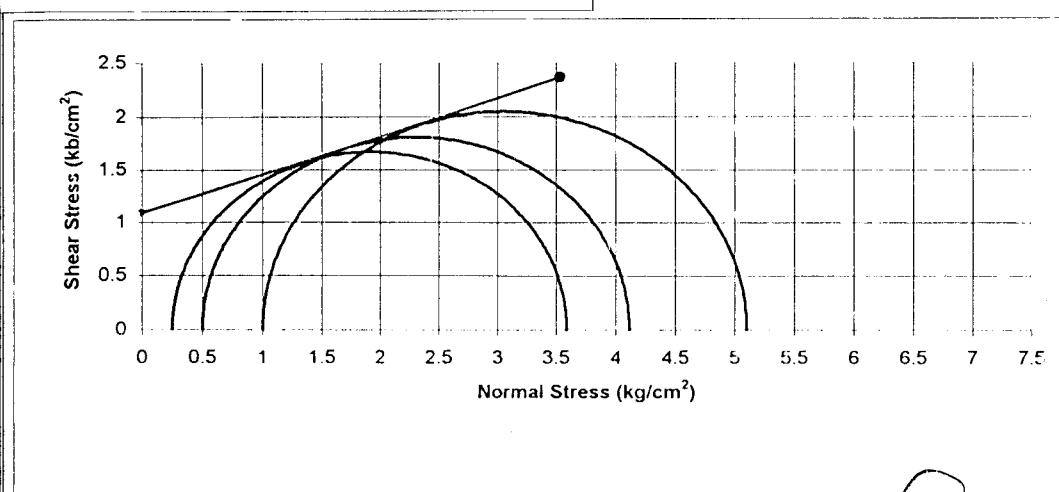


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.25	154.29	153.96

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.56	22.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.63	29.25
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.19	27.68
Water Content %	31.10	32.04
Average water content %	31.57	

$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.789594	1.790058	1.7862294
$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.3601719	1.3605246	1.3576147

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.339	3.615	4.100
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.589	4.115	5.100
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.919	2.307	3.050
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.669	1.807	2.050
Angle of shearing resistance (ϕ)	19.736		
Apparent cohesion (kg/cm²)	1.100		



Kepala Laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



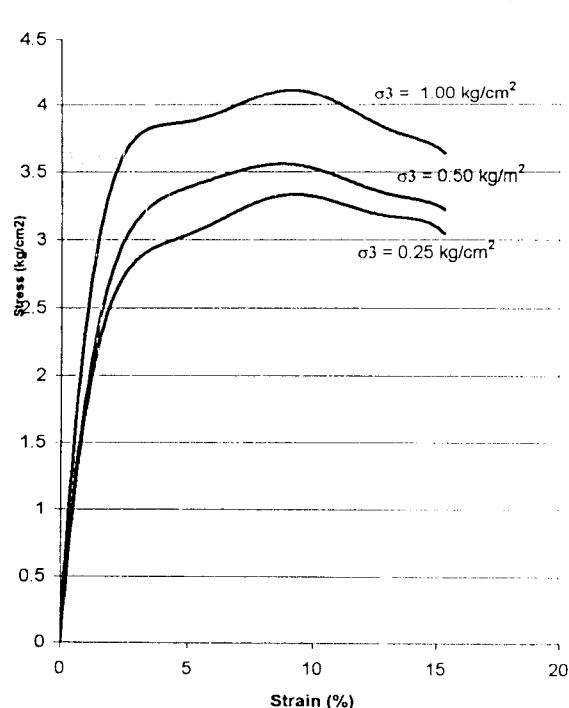
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta E5584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(2%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 12 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

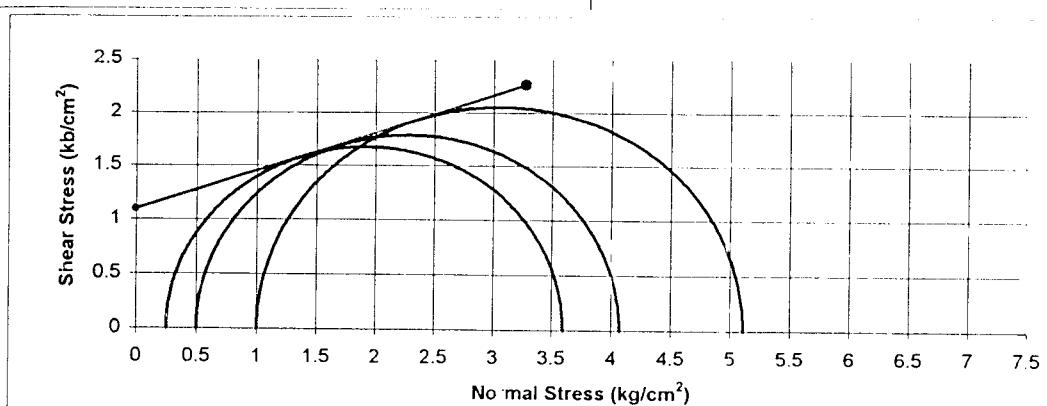


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	154.11	153.36	153.87

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.86	21.52
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.57	28.06
Wt of Cup + Dry soil, gr	26.98	26.46
Water Content %	31.05	32.39
Average water content %	31.72	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7879E97	1.7792683	1.7851852
$\gamma_d \text{ grain/cm}^3$	1.3573846	1.3507786	1.3552707

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.345	3.571	4.109
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.595	4.071	5.109
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.923	2.285	3.055
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.673	1.785	2.055
Angle of shearing resistance (ϕ)			19.632
Apparent cohesion (c)			1.100



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



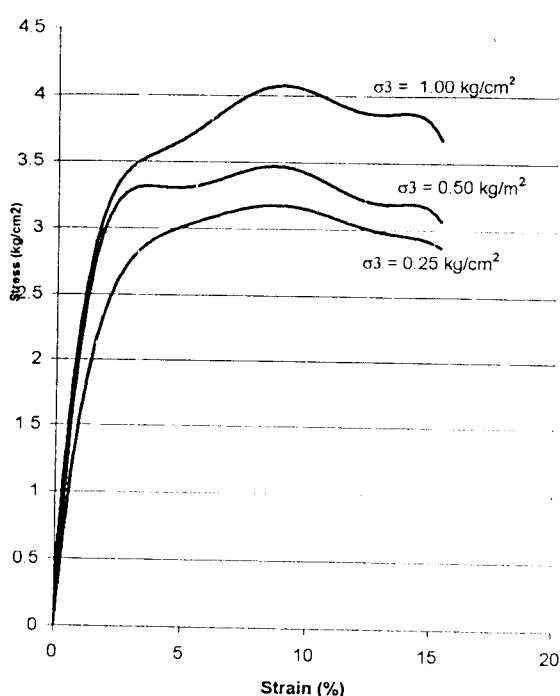
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 56684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 0 har.

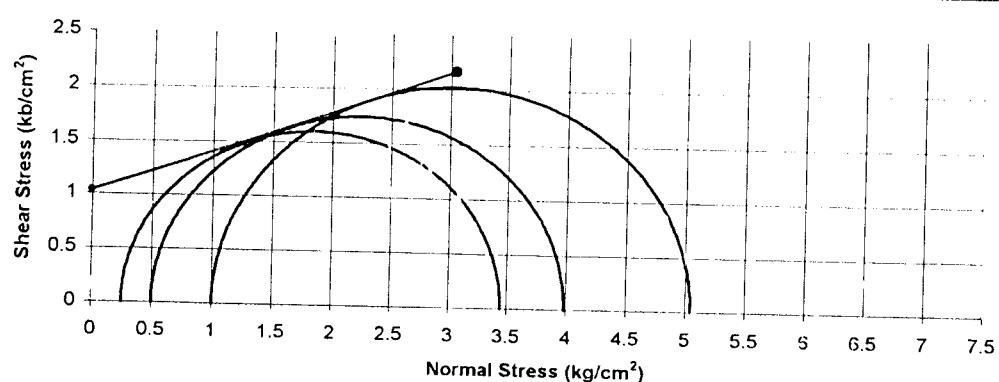
Sample No. : Disturbed
 Date : 31 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis



Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.00	153.67	152.79

Water Content		
Wt Container (cup), gr	23.14	22.57
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.24	28.32
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.78	27.38
Water Content %	31.47	32.02
Average water content %	31.74	
γ_d gram/cm³	1.7634897	1.7828649
γ_d gram/cm³	1.3336028	1.3533098
	1.7726552	1.34556

σ₃	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.198	3.484	4.046
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.448	3.984	5.046
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.849	2.242	3.023
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.509	1.742	2.023
Angle of shearing resistance (ϕ)			20.329
Apparent cohesion (c' kg/cm²)			1.040



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwan'o, CES, DEA.



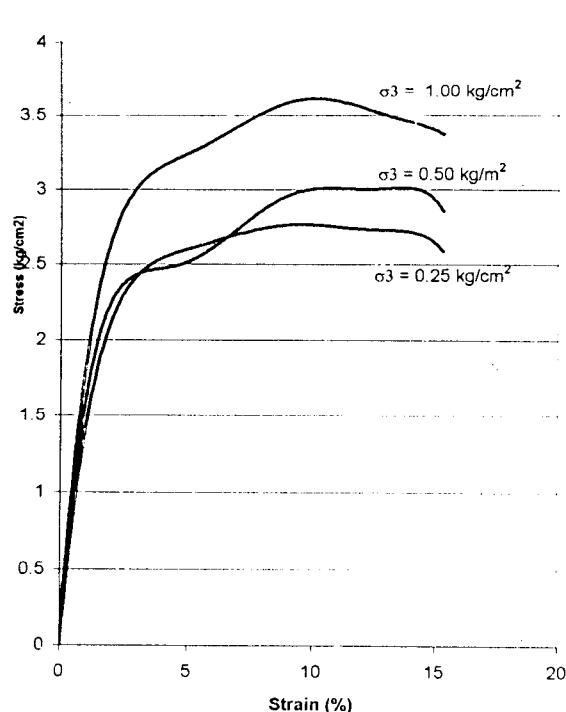
LABORATORIUM MEKANIKА TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 01 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

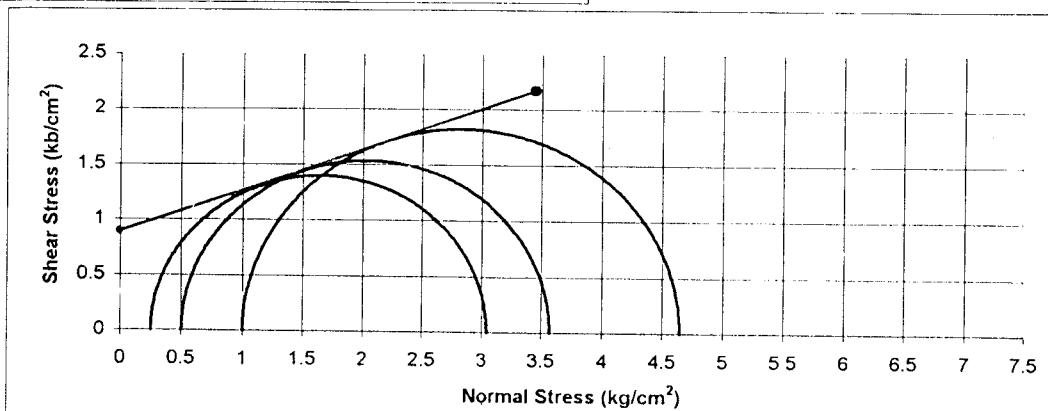


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D . m	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.29	153.49	150.55

Water Content		
Wt Container (cup) . gr	12.46	12.58
Wt of Cup + Wet soil, gr	25.64	25.62
Wt of Cup + Dry soil, gr	22.40	22.46
Water Content %	32.60	31.93
Average water content %	32.29	

$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.76668542	1.7807765	1.7466669
$\gamma d \text{ gram/cm}^3$	1.3355948	1.3461189	1.3203349

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.792	3.069	3.645
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.042	3.569	4.645
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.346	2.035	2.822
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.396	1.535	1.822
Angle of shearing resistance (ϕ)			20.356
Apparent cohesion (c' kg/cm ²)			0.900



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA



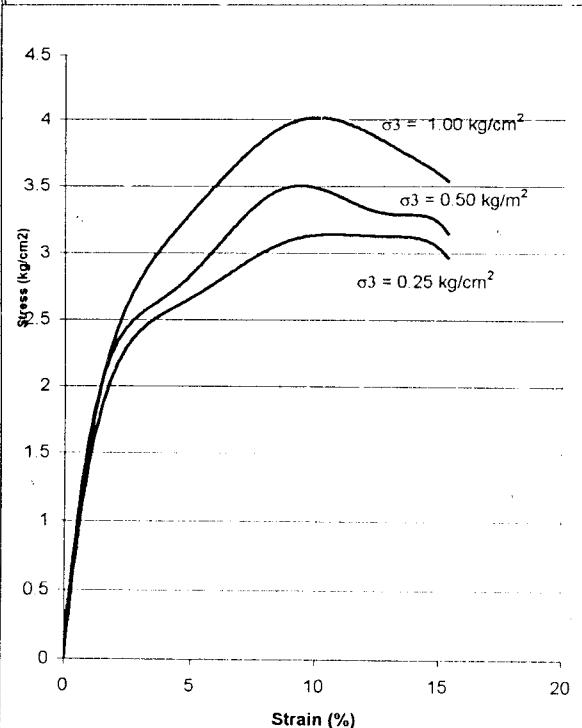
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 896707 fax 896330 Yogyakarta 65684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

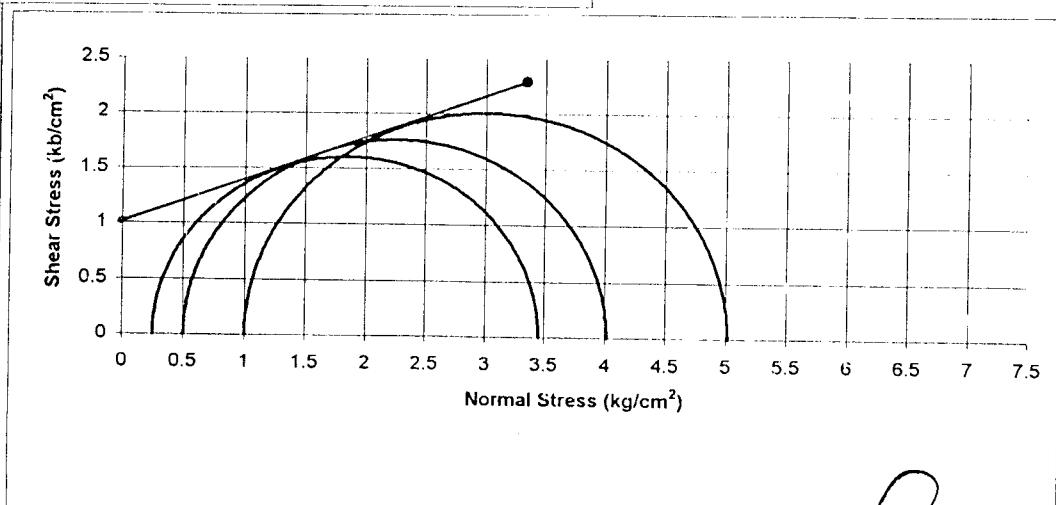


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.28	152.34	154.00

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.55	12.56
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.21	23.00
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.89	20.50
Water Content %	31.61	31.49
Average water content %	31.55	

$\gamma_d \text{ grain}/\text{cm}^3$	1.7783401	1.7674343	1.7856935
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.3518679	1.3435775	1.358218

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.203	3.517	4.016
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.453	4.017	5.016
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.852	2.259	3.008
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.602	1.759	2.008
Angle of shearing resistance (ϕ)			20.911
Apparent cohesion (c)			1.020



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES DEA



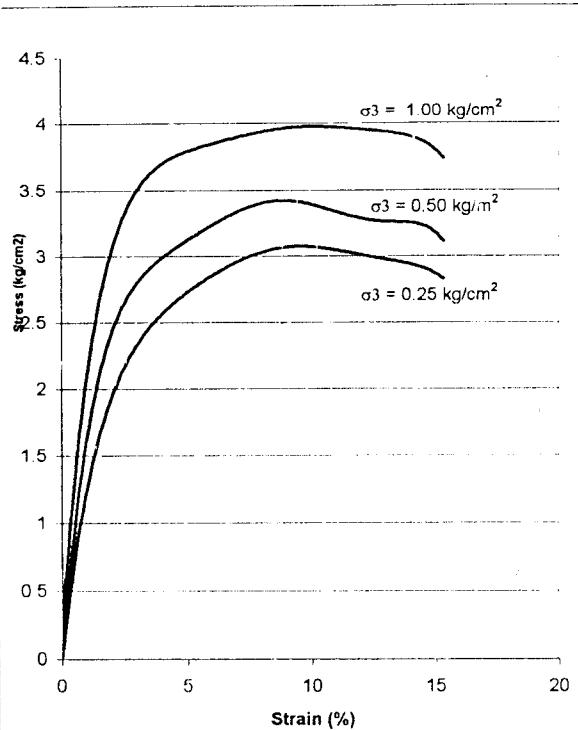
LABORATORIUM MEKANIKА TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

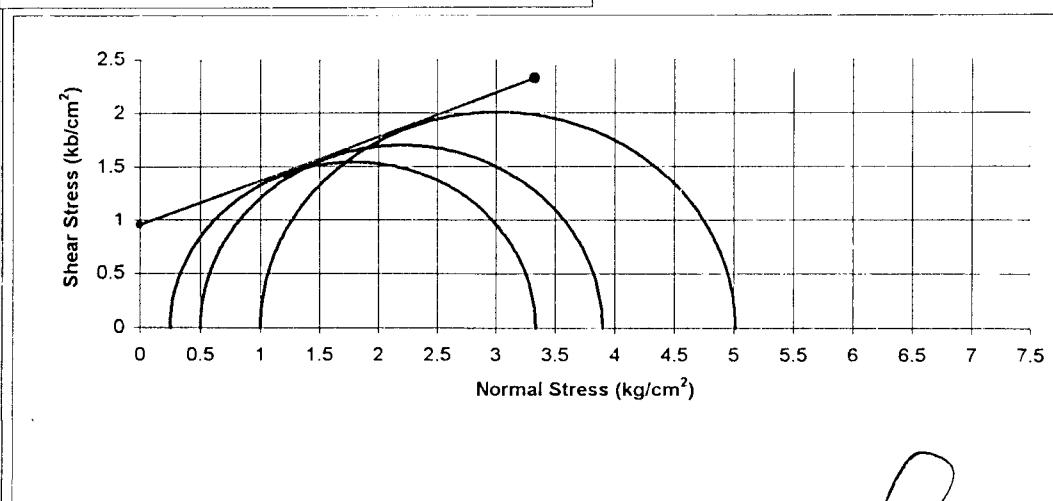


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt. gran.	151.64	153.27	153.08

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.40	12.62
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.23	22.95
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.58	20.50
Water Content %	32.40	31.09
Average water content %	31.74	

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.759313	1.7782241	1.7760197
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.3354055	1.3497599	1.3480867

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = F/A$	3.085	3.398	4.012
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.335	3.898	5.012
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.793	2.199	3.006
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.543	1.699	2.006
Angle of shearing resistance (ϕ)			22.363
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.960



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Erry Purwanto, CES. DEA.



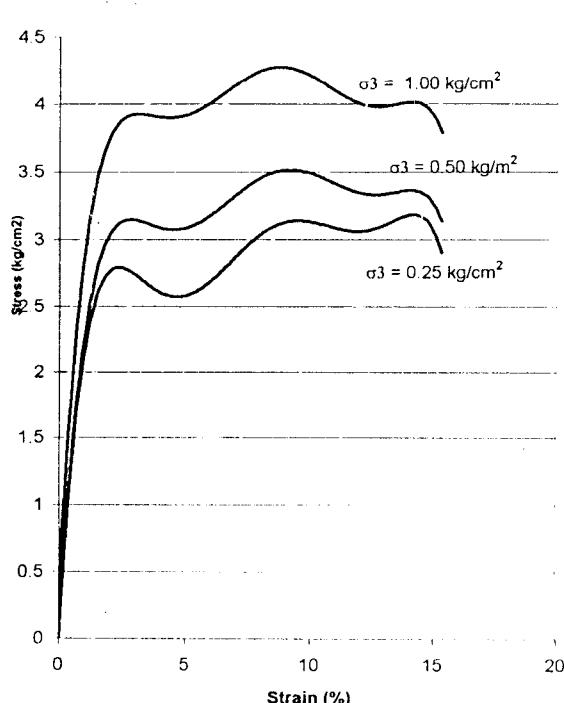
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(4%), peram 14 hari

Sample No : Disturbed
 Date : 07 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

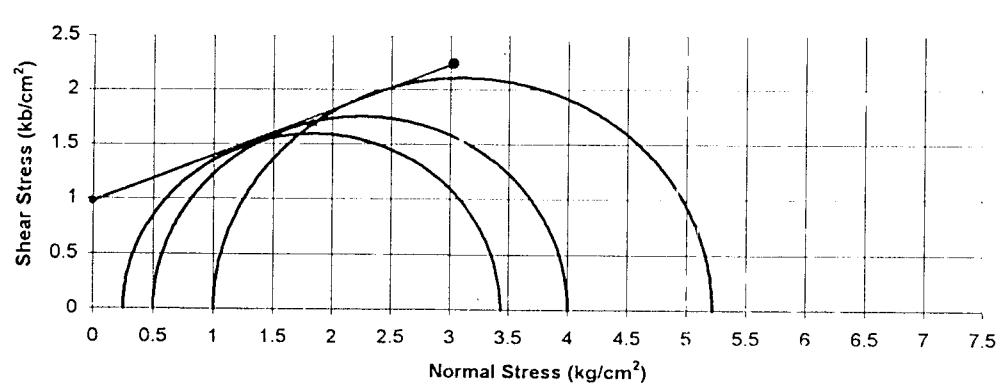


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.00	153.28	152.46

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.52	12.39
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.68	22.05
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.47	19.75
Water Content %	31.80	31.25
Average water content %	31.52	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7750916	1.7783401	1.7688266
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3496303	1.3521002	1.3448669

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.184	3.502	4.219
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.434	4.002	5.213
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.842	2.251	3.110
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.592	1.751	2.110
Angle of shearing resistance (ϕ)	22.741		
Apperent cohesion (kg/cm^2)	0.980		



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES DEA.



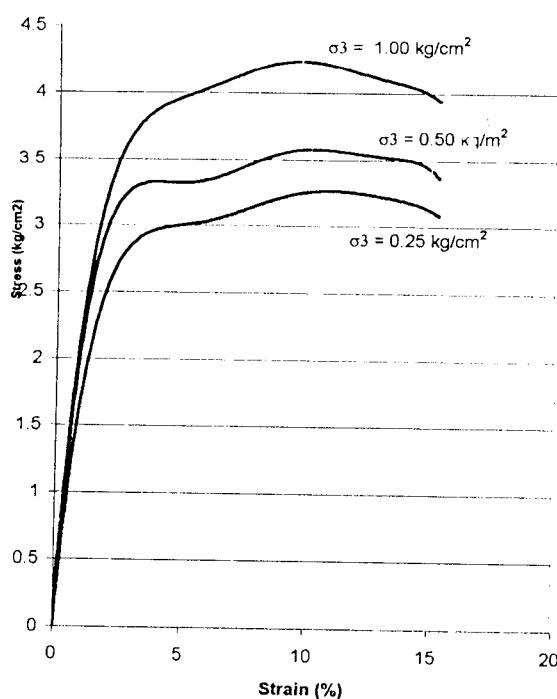
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 5584.

**TRIAXIAL COMPRESION TEST RESULT
 UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)**

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 0 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 27 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

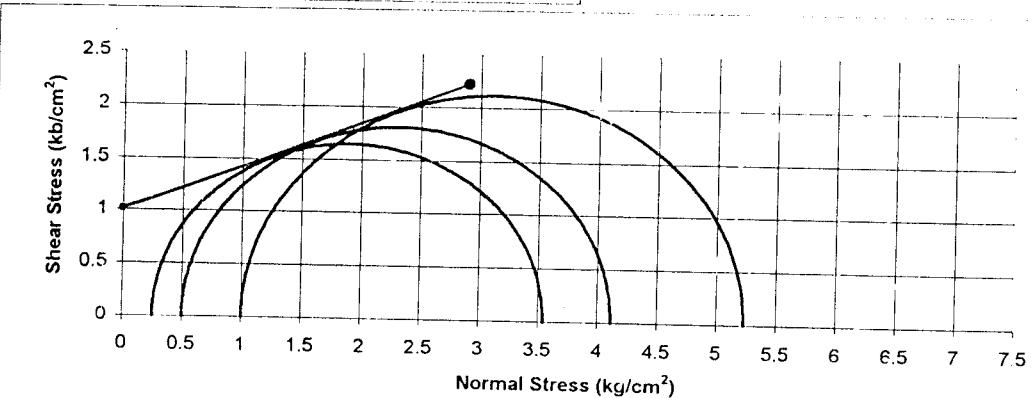


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.6	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	151.46	154.46	152.08

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.58	12.46
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.05	23.10
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.50	20.53
Water Content %	32.20	31.85
Average water content %	32.02	

γd gram/cm³	1.7572246	1.7920304	1.7644178
γd gram/cm³	1.3310124	1.3573761	1.3364609

σ₃	0.250	0.500	1.000
Δσ = P/A	3.293	3.615	4.231
σ₁ = Δσ + σ₃	3.543	4.115	5.231
(σ₁ + σ₃)/2	1.897	2.307	3.115
(σ₁ - σ₃)/2	1.647	1.807	2.115
Angle of shearing resistance (φ)			22.578
Apparent cohesion (kg/cm²)			1.020



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES. DEA.



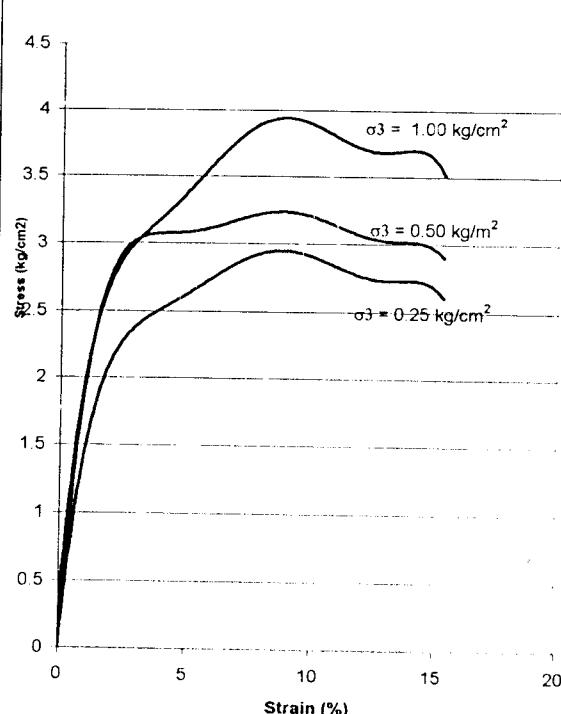
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 28 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

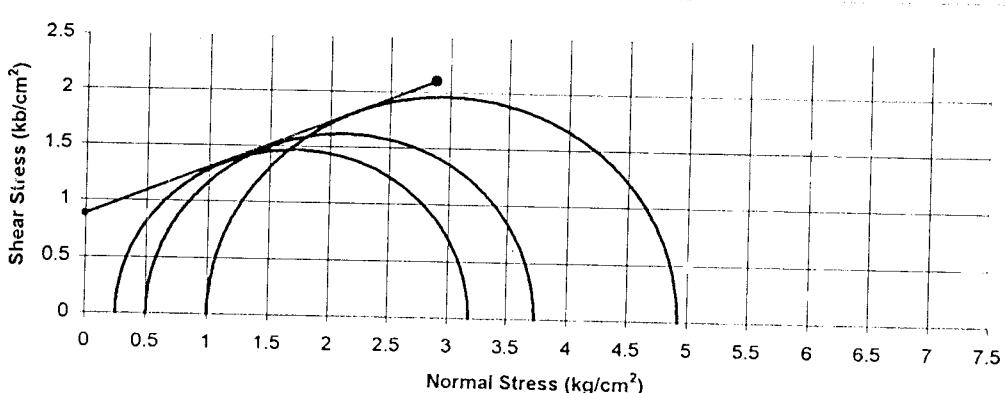


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	151.82	153.43	154.02

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.69	12.61
Wt of Cup + Wet soil, gr	25.23	25.67
Wt of Cup + Dry soil, gr	22.13	22.48
Water Content %	32.84	32.32
Average water content %	32.58	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7614013	1.7800804	1.7869255
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3285616	1.3426506	1.3478136

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.928	3.232	3.921
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.176	3.732	4.921
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.714	2.116	2.961
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.464	1.616	1.961
Angle of shearing resistance (ϕ)			23.055
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.880



Kepada Laboratorium,

Dr. Ir. Eddy Parwanto, CES, DEA



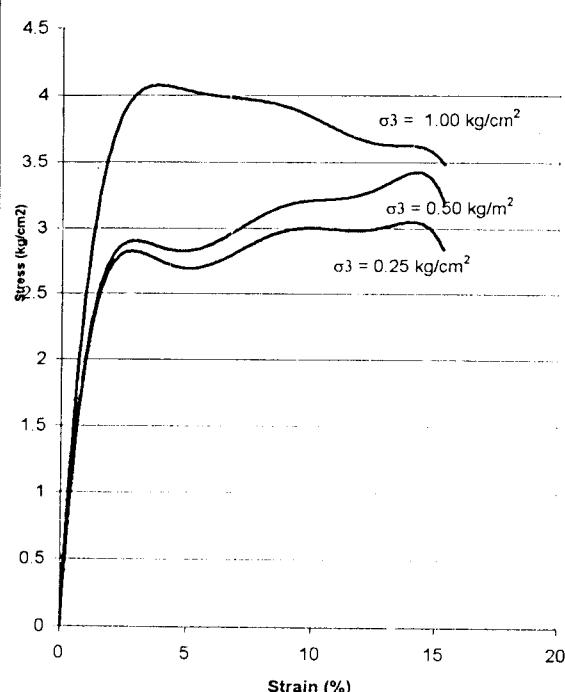
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 896707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 30 Januari 2007
 Tested by : Nur Cholis

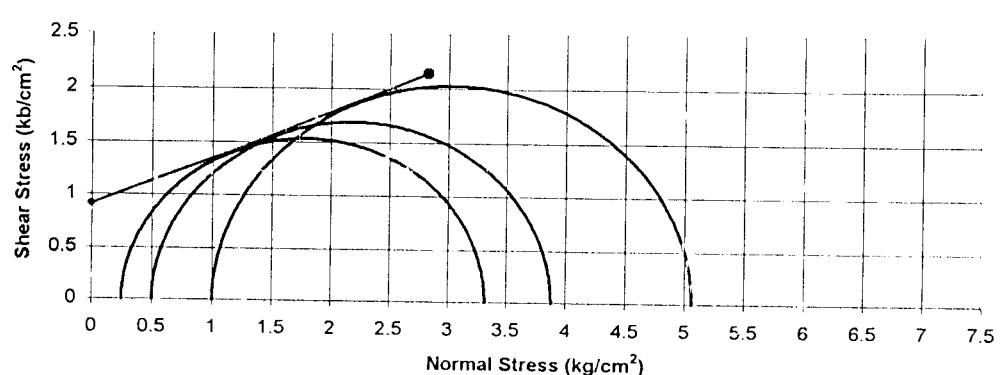


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.24	153.28	154.16

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.36	12.42
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.44	21.66
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.26	19.37
Water Content %	31.59	32.95
Average water content %	32.27	

γ_d gram/cm ³	1.777876	1.7783401	1.7885498
γ_d gram/cm ³	1.3441069	1.3444578	1.3521765

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.069	3.378	4.061
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.319	3.878	5.061
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.785	2.189	3.030
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.535	1.689	2.030
Angle of shearing resistance (ϕ)	23.491		
Apparent cohesion (kg/cm^2)	0.920		



Kepala Laboratorium,

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



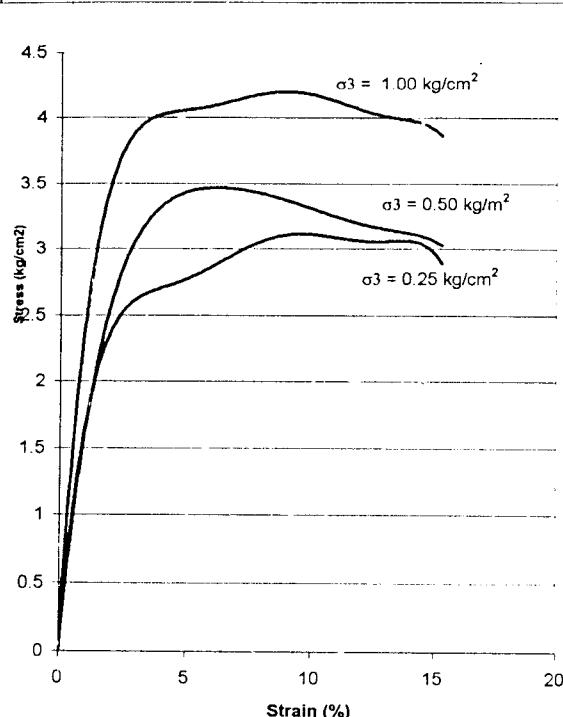
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 896330 Yogyakarta E 5584.

**TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)**

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 10 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

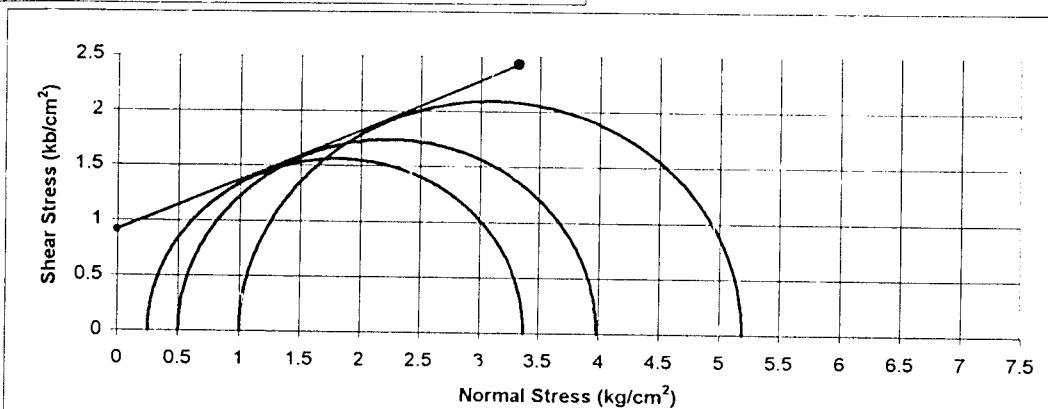


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.82	151.38	153.42

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.43	12.68
Wt of Cup + Wet soil, gr	26.54	26.52
Wt of Cup + Dry soil, gr	23.17	23.24
Water Content %	31.38	31.06
Average water content %	31.22	

γ_d gram/cm³	1.7497994	1.7562965	1.7799644
γ_d gram/cm³	1.3334923	1.3384436	1.3564805

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.126	3.483	4.190
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.376	3.983	5.190
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.813	2.242	3.095
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.563	1.742	2.095
Angle of shearing resistance (ϕ)			24.392
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.920



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalibirang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

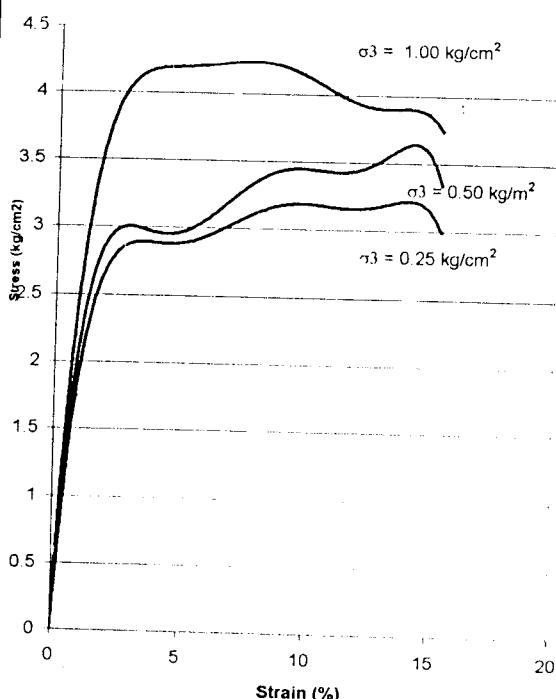
TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir.

Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo

Description of soil : Clay+abu vulkanik(6%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

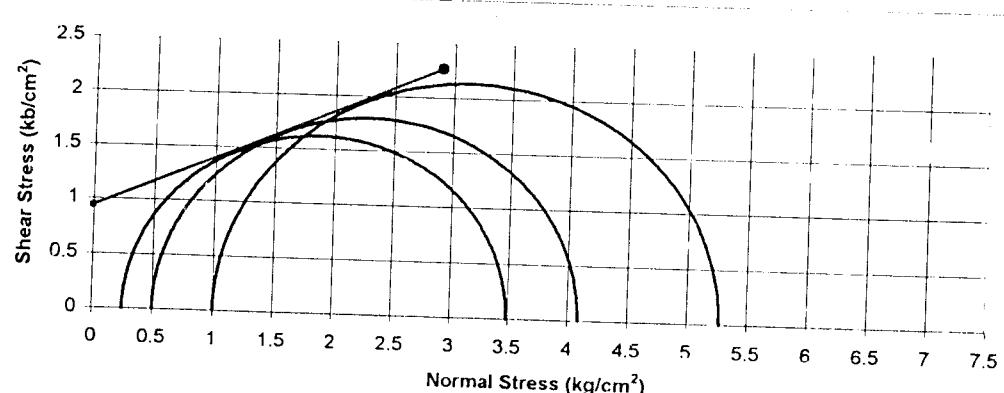


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.46	152.61	151.85

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.33	12.37
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.60	21.55
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.35	19.38
Water Content %	32.05	31.53
Average water content %	31.79	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7804285	1.7705668	1.7617494
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3509706	1.3434877	1.3367971

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.235	3.588	4.269
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.435	4.088	5.269
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.868	2.294	3.135
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.618	1.794	2.135
Angle of shearing resistance (ϕ)	24.399		
Apparent cohesion (kg/cm ²)	0.950		



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES. DEA.



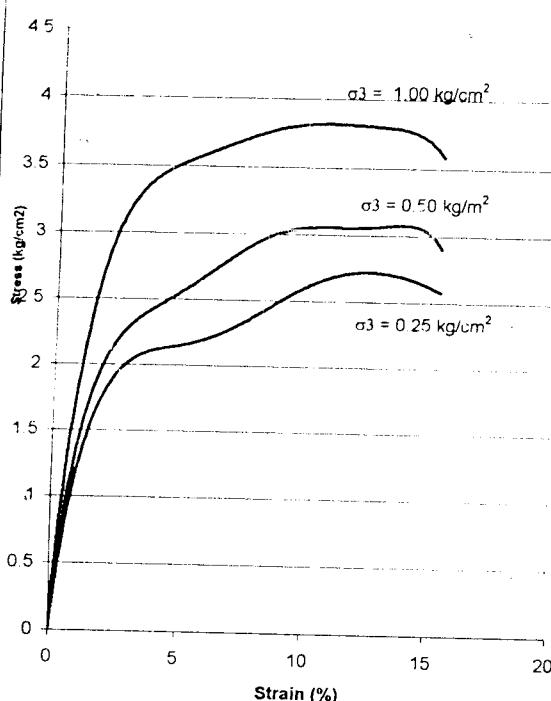
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 65584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantukrejo, Kendan, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+sand vulkanik(2%), peram 0 han

Sample No : Disturbed
 Date : 02 Februari 2007
 Tested by : Nur Cahis



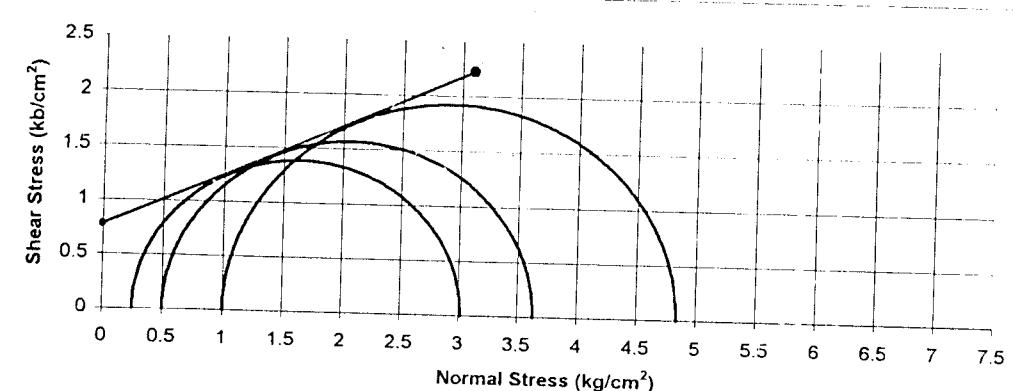
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gr/m	153.27	153.00	153.75

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.30	12.46
Wt of C up + Wet soil, gr	28.79	28.53
Wt of Cup + Dry soil, gr	24.80	24.72
Water Content %	31.92	31.08
Average water content %	31.50	

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.7782241	1.7750916	1.783793
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.3522788	1.3498966	1.3565137

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.766	3.133	3.839
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.016	3.633	4.839
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.633	2.066	2.919
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.383	1.566	1.919
Angle of shearing resistance (ϕ)			24.997
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.780



Kepala laboratorium:

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA



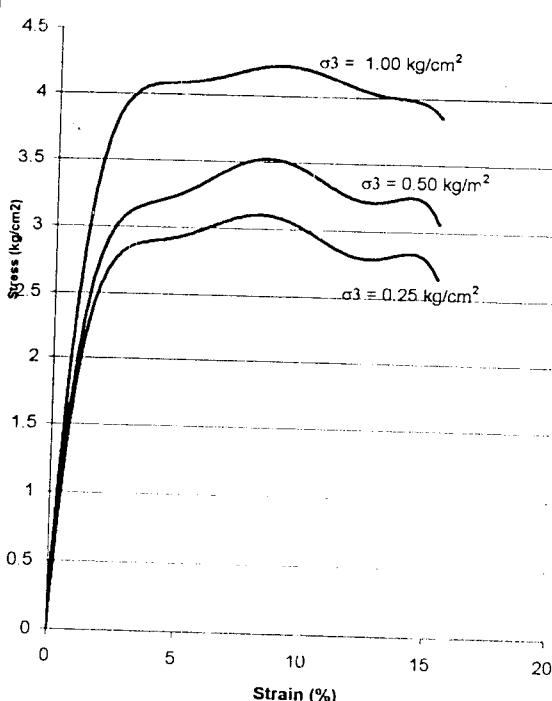
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 1 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 03 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis



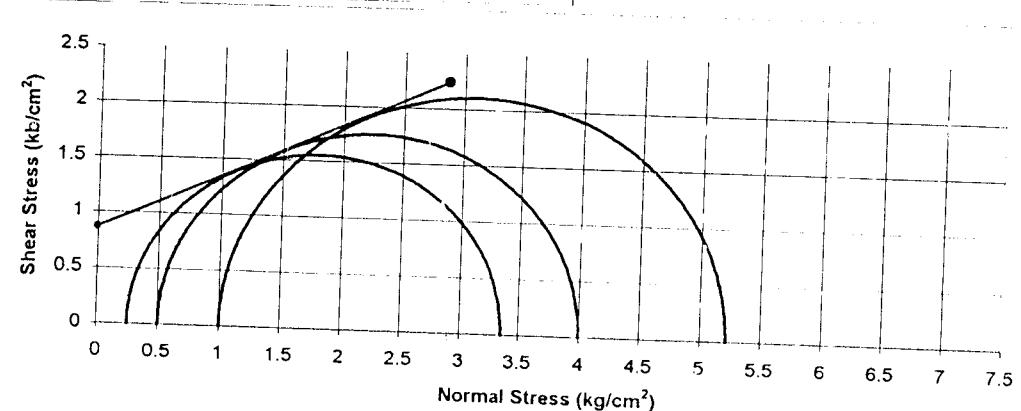
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm ²	11.34	11.34	11.34
V cm ³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	152.79	153.21	154.16

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.57	12.68
Wt of Cup + Wet soil, gr	26.40	26.71
Wt of Cup + Dry soil, gr	23.08	23.24
Water Content %	31.59	32.86
Average water content %	32.22	

$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7726552	1.777528	1.7885498
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3406414	1.3443267	1.3526624

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.104	3.497	4.215
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.354	3.997	5.215
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.802	2.249	3.107
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.552	1.749	2.107
Angle of ϕ shearing resistance (c)			25.602
Apparent cohesion (kg/cm ²)			0.870



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Fau Purwanto, CES DEA.



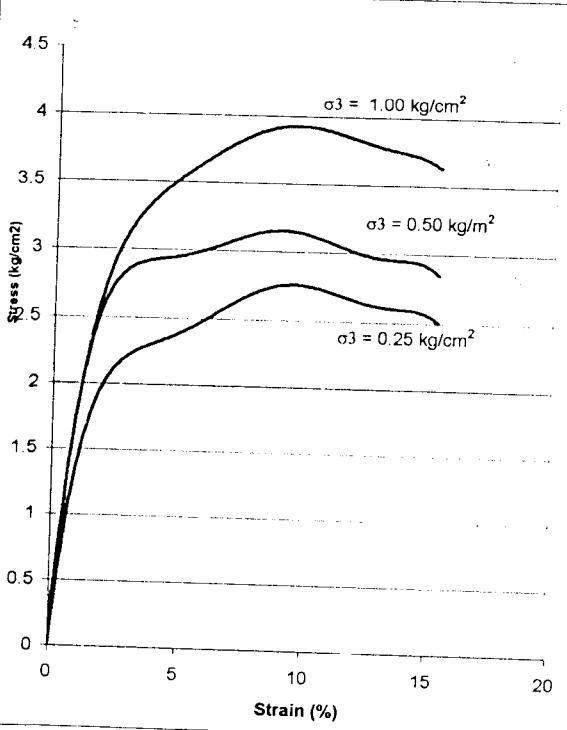
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 396042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 3 hari

Sample No. : Disturbed
Date : 05 Februari 2007
Tested by : Nur Cholis



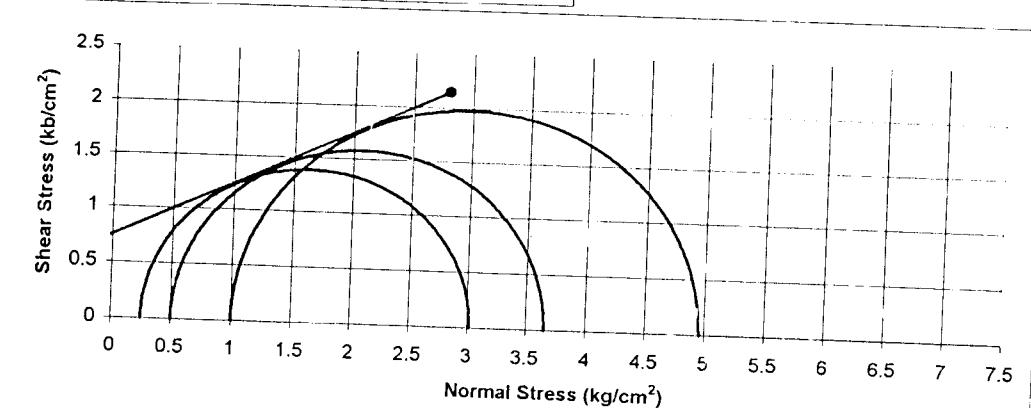
Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm^2	11.34	11.34	11.34
V cm^3	86.19	86.19	86.19
Wt gram	150.47	150.52	152.83

Water Content

Wt Container (cup), gr	12.36	12.53
Wt of Cup + Wet soil, gr	25.62	26.05
Wt of Cup + Dry soil, gr	22.34	22.73
Water Content %	32.87	32.55
Average water content %	32.71	

$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.7457388	1.7463189	1.7731193
$\gamma_d \text{ gram}/\text{cm}^3$	1.3154798	1.315917	1.3361121

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.769	3.153	3.954
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.019	3.653	4.954
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.634	2.076	2.977
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.384	1.576	1.977
Angle of shearing resistance (ϕ)			26.483
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.750



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Edi Parwanto, CES DEA.



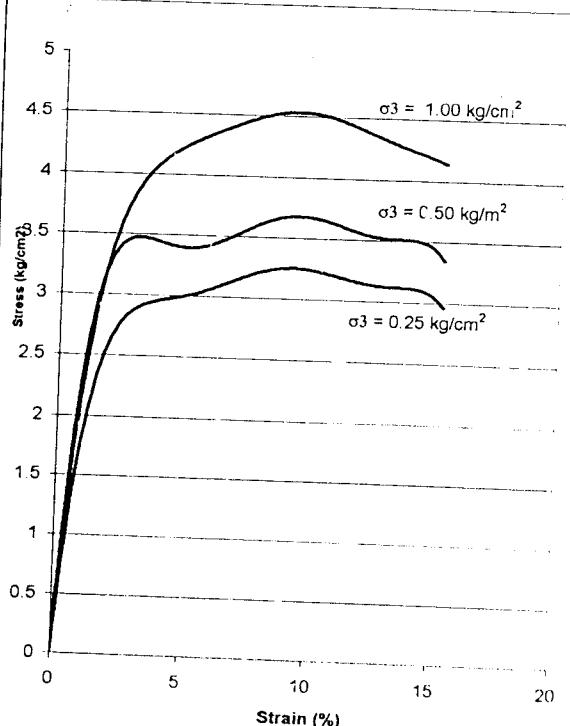
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 896042, 895707 fax 896030 Yogyakarta 55684.

TRIAXIAL COMPRESION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXU'J)

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Description of soil : Clay+abu vulkanik(9%), peram 7 hari

Sample No. : Disturbed
 Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis

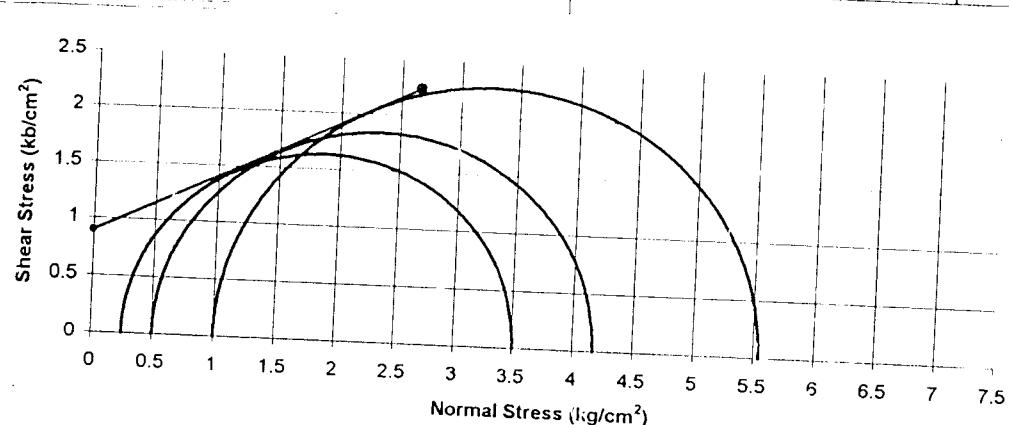


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	151.00	153.21	153.42

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.47	12.38
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.10	23.25
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.53	20.58
Water Content %	31.89	32.56
Average water content %	32.22	

γ_d gram/cm³	1.7518878	1.777528	1.7799644
γ_d gram/cm³	1.3249452	1.3443368	1.3461794

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	3.254	3.671	4.544
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.504	4.171	5.544
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.877	2.335	3.272
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.627	1.835	2.272
Angle of shearing resistance (ϕ)		26.822	
Apparent cohesion (kg/cm^2)		0.900	



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES. DEA.



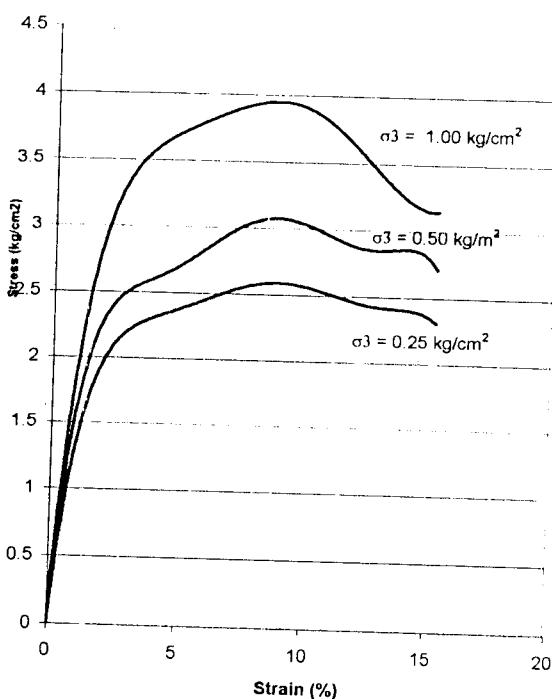
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 65584.

TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : Tugas Akhir
Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
Description of soil : Clay+abu vulkanik(8%), peram 14 hari

Sample No. : Disturbed
Date : 09 Februari 2007
Tested by : Nur Cholis

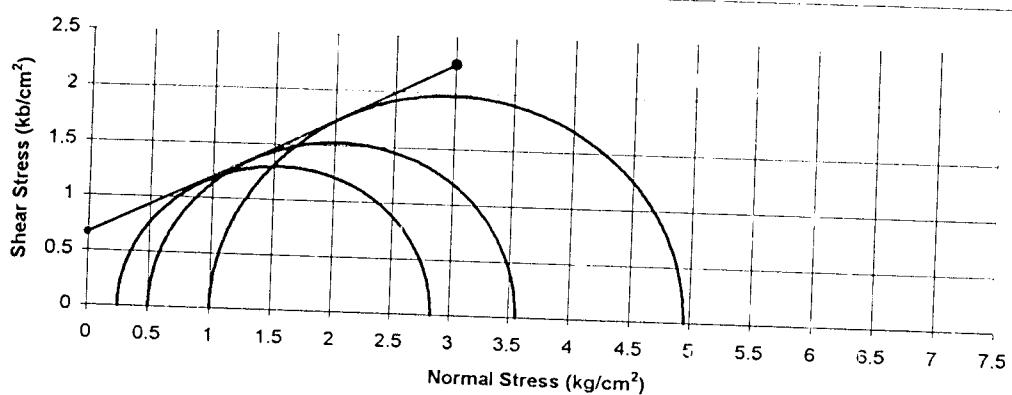


Piece No :	1	2	3
H cm	7.6	7.6	7.6
D cm	3.8	3.8	3.8
A cm²	11.34	11.34	11.34
V cm³	86.19	86.19	86.19
Wt gram	153.30	154.12	153.76

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.64	12.47
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.08	22.82
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.60	20.29
Water Content %	31.16	32.35
Average water content %	31.75	

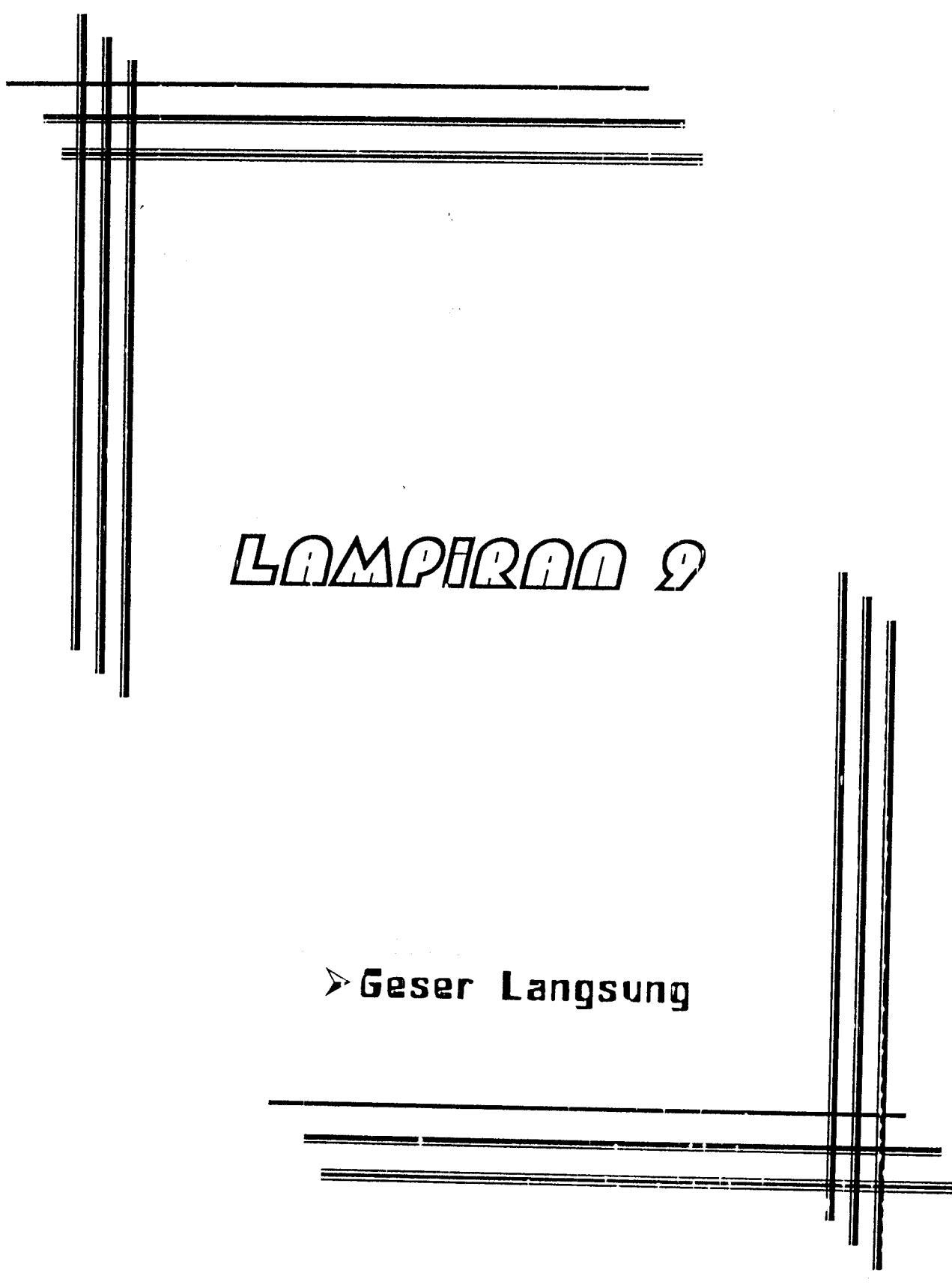
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.7785722	1.7880857	1.783909
$\gamma_d \text{ gram/cm}^3$	1.3499152	1.3571359	1.3539658

σ_3	0.250	0.500	1.000
$\Delta\sigma = P/A$	2.591	3.060	3.951
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.841	3.560	4.951
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.546	2.030	2.976
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.298	1.530	1.976
Angle of shearing resistance (ϕ)			27.845
Apparent cohesion (kg/cm^2)			0.670



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LAMPIRAN 9

➤ **Geser Langsung**



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

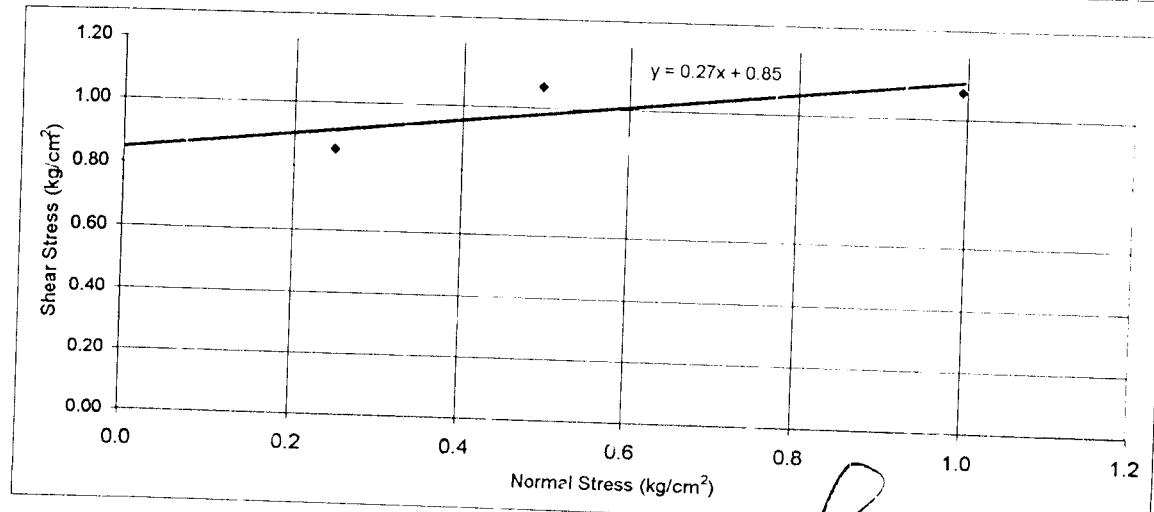
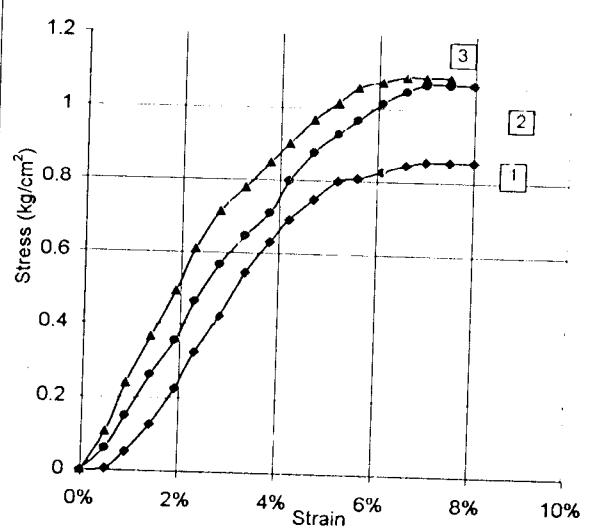
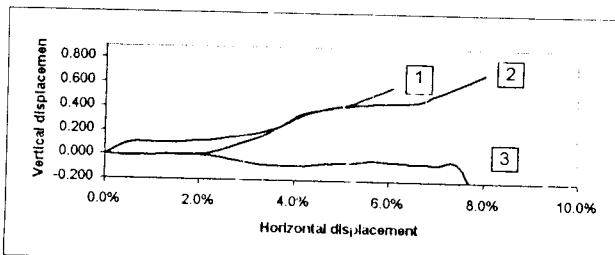
Date : 06 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Tanah Lempung Asli

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.53	21.87	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.07	30.5	30.79
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.79	28.46	28.63
Water Content %	31.40	30.96	31.18
Average water content %	31.18		
Wt Soil + ring (gr)	201.38	200.42	199.31
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.788	1.775	1.760
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.363	1.353	1.342
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.856	1.068	1.086

Angle Of Internal friction, φ =	15.1 °
Cohesion =	0.85 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

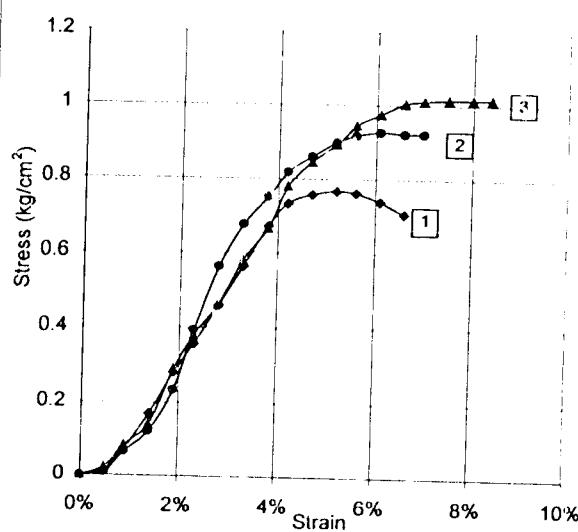
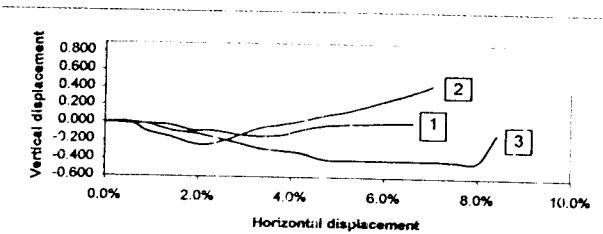
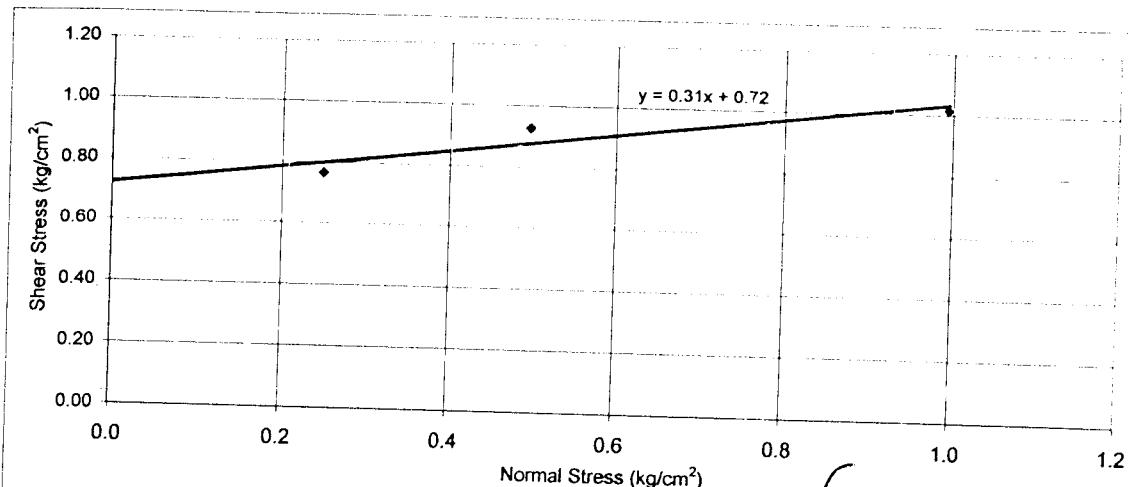
Date : 06 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 0 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.76	12.6	12.68
Wt of Cup + Wet soil, gr	19.82	18.82	19.32
Wt of Cup + Dry soil, gr	18.13	17.35	17.74
Water Content %	31.47	30.95	31.21
Average water content %		31.21	
Wt Soil + ring (gr)	203.89	203.05	203.35
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.822	1.811	1.815
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.389	1.380	1.383
Normal Stress σ_n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.767	0.927	1.016

Angle Of Internal friction, ϕ =	17.2 °
Cohesion =	0.72 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

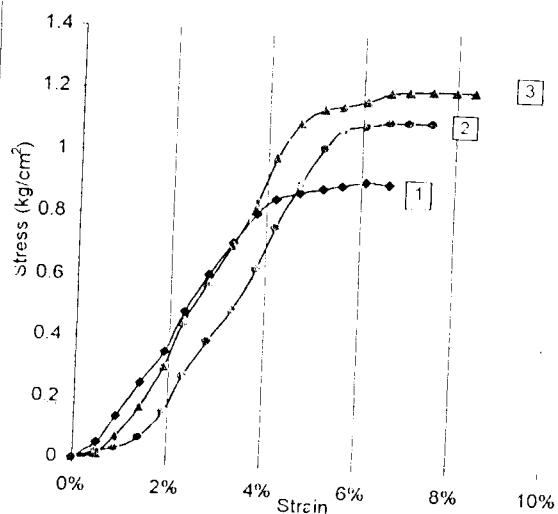
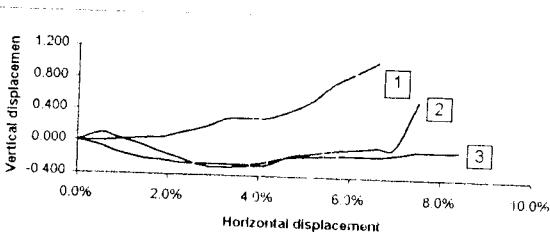
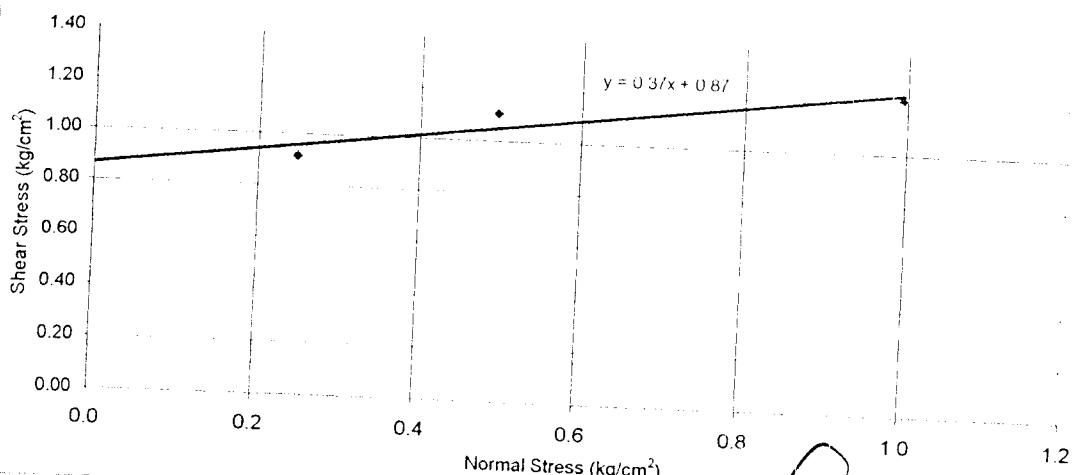
Date : 07 Februari 2007
 Tested by : Nur Choiris
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht. Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.97	22.05
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.02	31.13
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.1	28.91
Water Content %	31.32	32.36
Average water content %	31.84	
Wt Soil + ring (gr)	203.15	203.63
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.812	1.819
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.374	1.380
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.917	1.110

Angle Of Internal friction, φ =	20.3 °
Cohesion =	0.87 kg/cm ²



Kepala Laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 09 Februari 2007
 Tested by : Nur Choiris
 Variasi : 2 %
 Penieraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

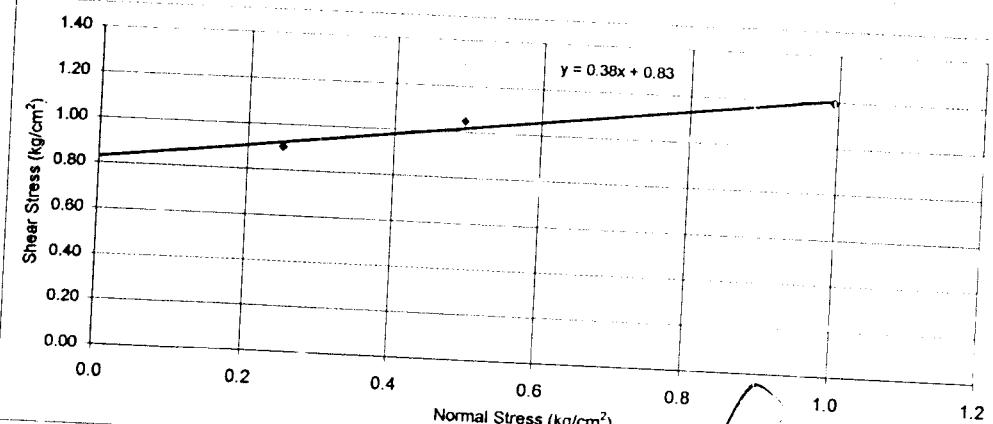
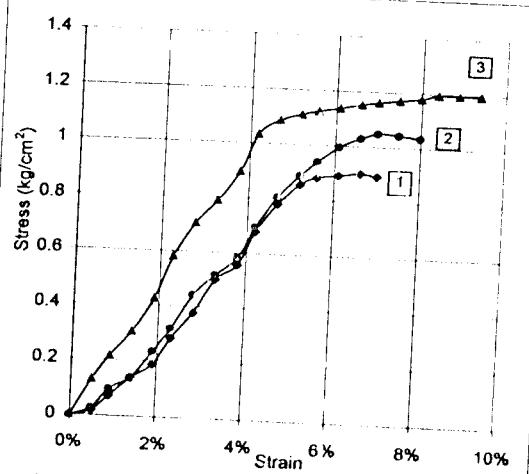
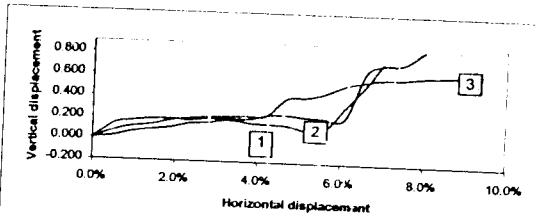
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.53	21.87
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.07	30.5
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.79	28.46
Water Content %	31.40	30.96
Average water content %	31.18	

Wt Soil + ring (gr)	199.91	201.46	202.68
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.768	1.789	1.806
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.348	1.364	1.377

Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress σ _f : failur τ (kg/cm ²)	0.903	1.049	1.195

Angle Of Internal friction, φ =	20.8 °
Cohesion =	0.83 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. E.W. Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKА TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

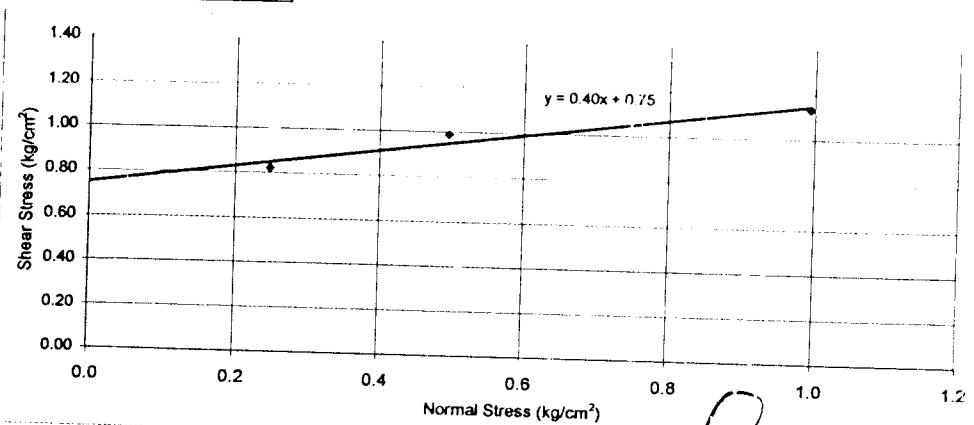
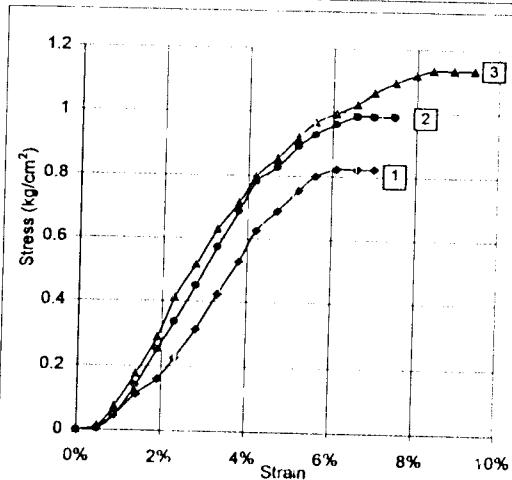
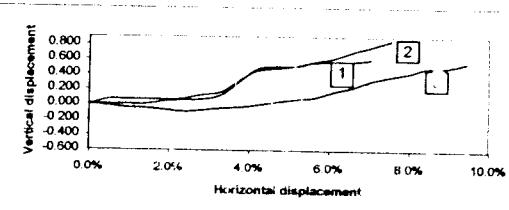
Date : 20 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Varasi : 2 %
 Pemerianan : 7 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.61	12.15
Wt of Cup + Wet soil, gr	19.2	23.2
Wt of Cup + Dry soil, gr	17.62	20.63
Water Content %	31.54	30.11
Average water content %		30.93
Wt Soil + ring (gr)	203.00	200.25
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.810	1.773
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.382	1.354
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.823	0.988

Angle Of Internal friction, φ =	21.8 °
Cohesion =	0.75 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

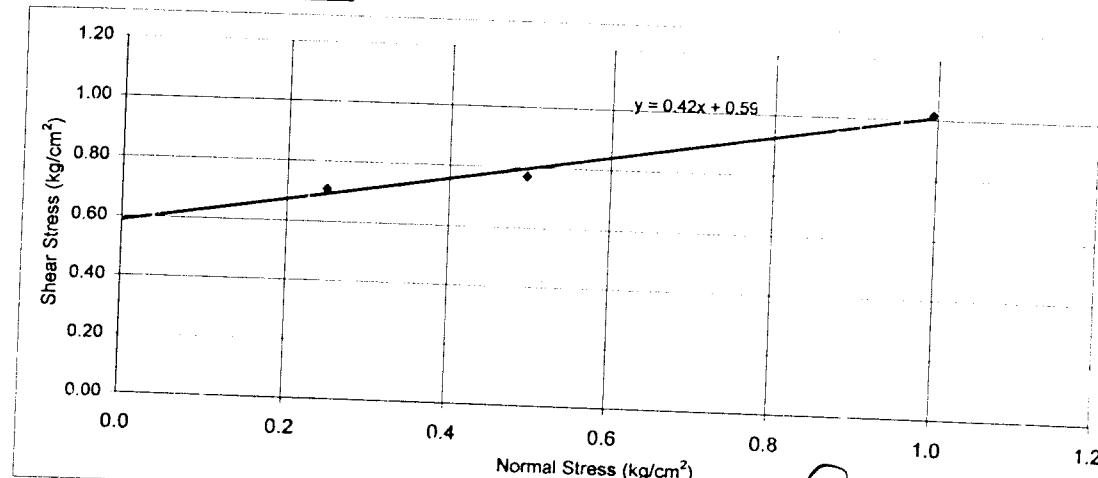
Date : 13 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Peneraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.77	12.5	12.64
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.41	19.07	20.24
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.39	17.51	18.45
Water Content %	30.51	31.14	30.83
Average water content %	30.83		
Wt Soil + ring (gr)	201.58	197.33	201.84
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.791	1.734	1.795
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.369	1.325	1.372
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.710	0.771	1.016

Angle Of Internal friction, φ =	22.8 °
Cohesion =	0.59 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Eby Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

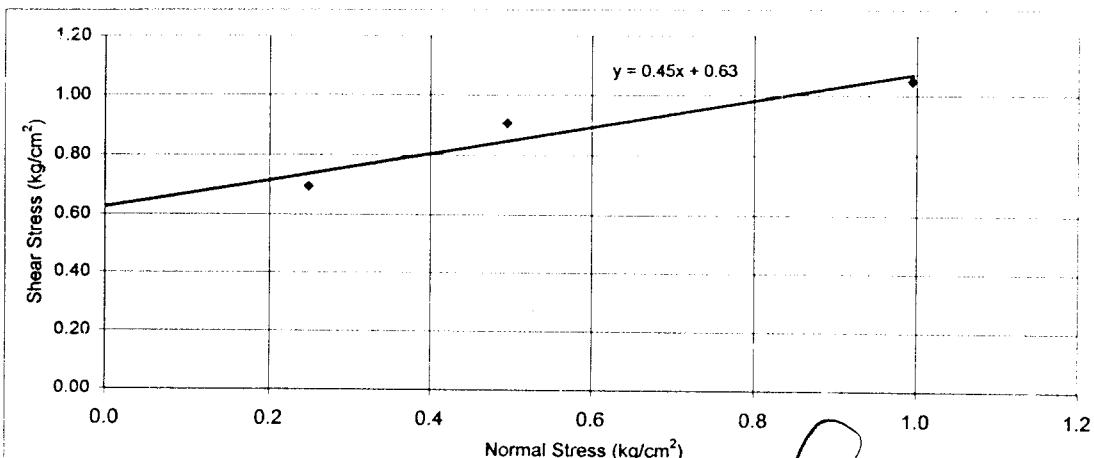
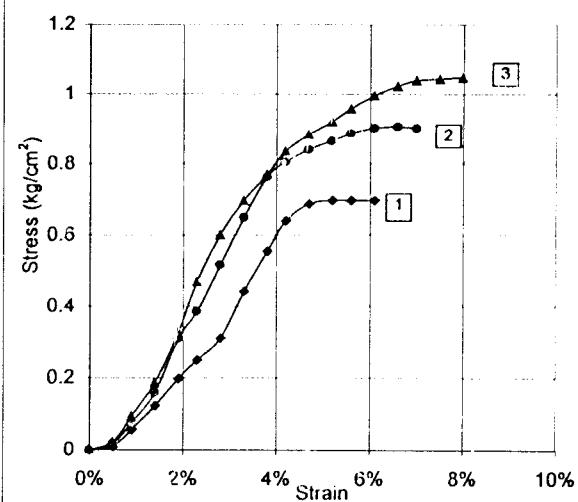
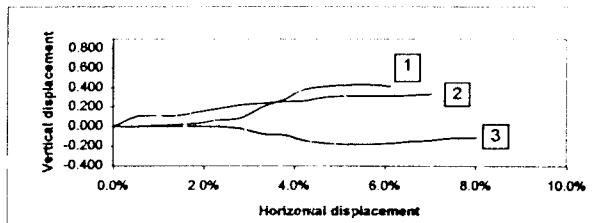
Date : 09 Februari 2007
 Tested by : Nur Chclis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 0 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.39	22.17	21.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.46	30.84	30.15
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.45	28.71	28.08
Water Content %	33.11	32.57	32.87
Average water content %	32.87		
Wt Soil + ring (gr)	203.27	205.11	205.18
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.814	1.839	1.840
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.365	1.384	1.385
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.696	0.908	1.049

Angle Of Internal friction, φ =	24.2 °
Cohesion =	0.63 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Boring No. :
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

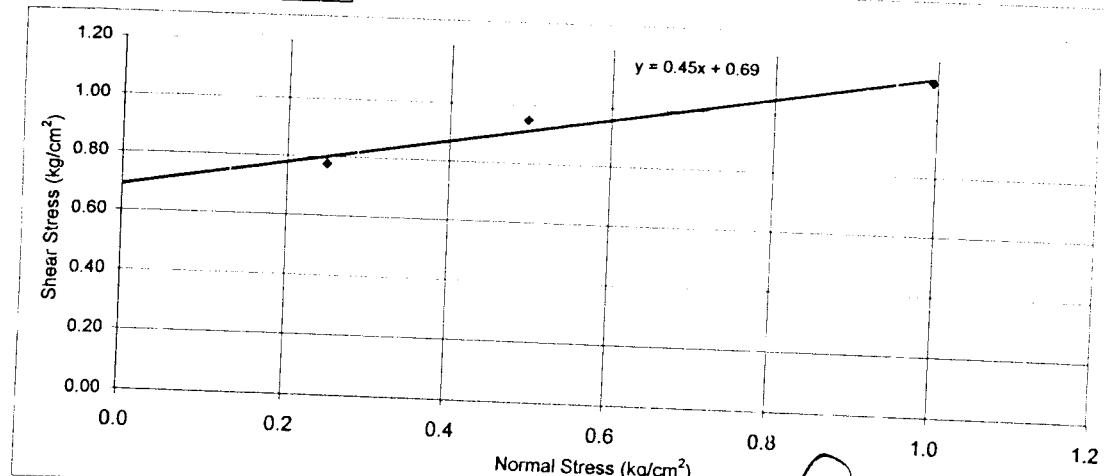
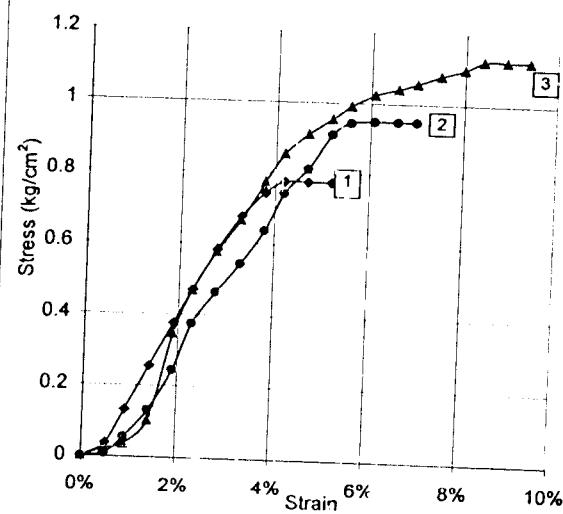
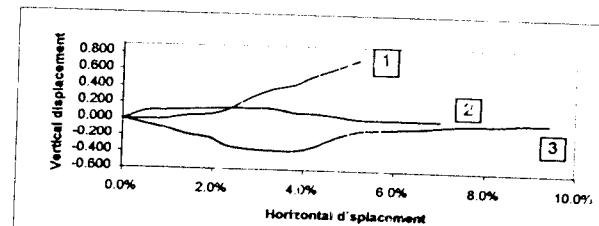
Date : 10 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.69	22.35	22.02
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.82	31.03	30.93
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.55	28.9	28.73
Water Content %	33.09	32.52	32.81
Average water content %	32.81		
Wt Soil + ring (gr)	200.12	202.32	202.15
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.771	1.801	1.799
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.333	1.356	1.355
Normal Stress σ_n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.776	0.950	1.124

Angle Of Internal friction, ϕ =	24.2 °
Cohesion =	0.69 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 15 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemerasan : 3 hari

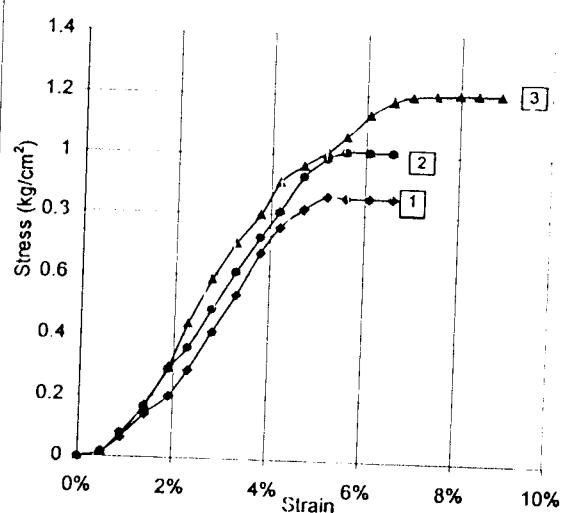
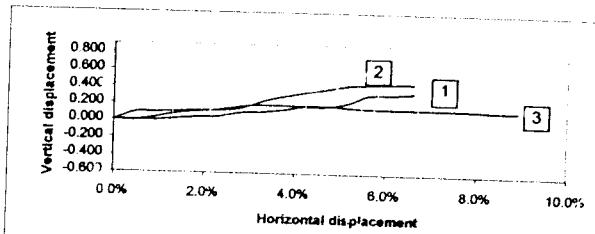
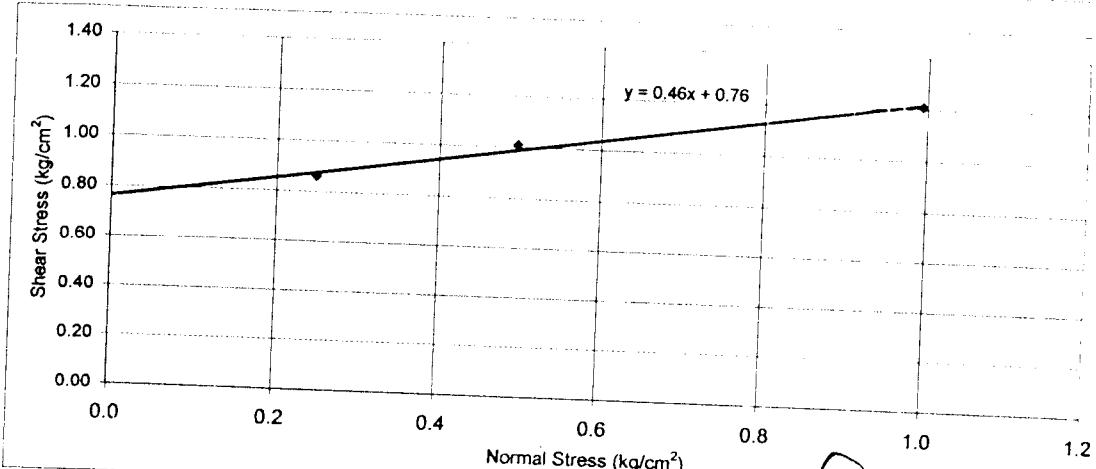
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.82	21.68	21.75
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.55	29.7	29.63
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.75	27.81	27.78
Water Content %	30.35	30.83	30.59
Average water content %	30.59		

Wt Soil + ring (gr)	203.92	203.69	201.15
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.823	1.820	1.785
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.396	1.394	1.367
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.861	1.011	1.209

Angle Of Internal friction, φ =	24.7 °
Cohesion =	0.76 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

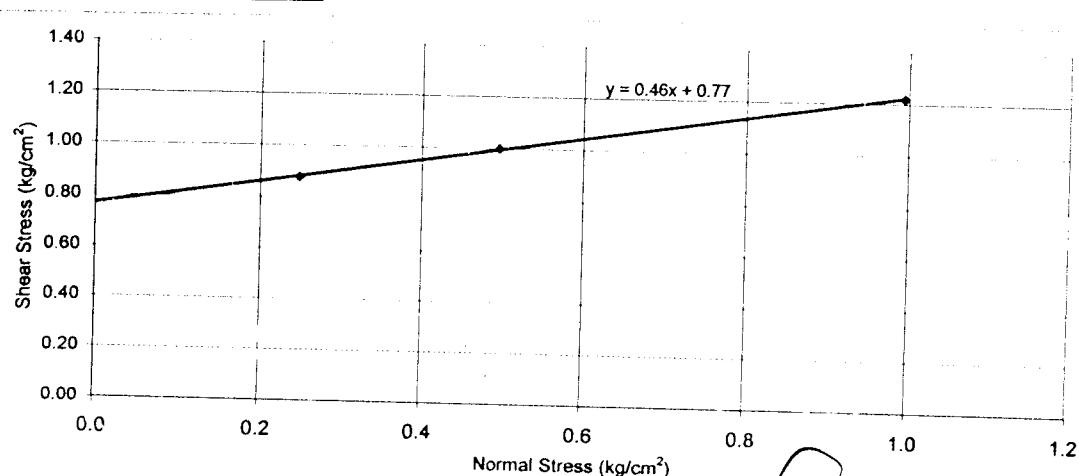
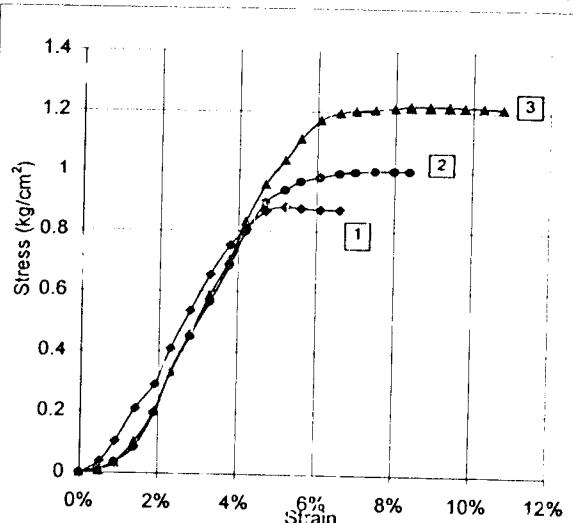
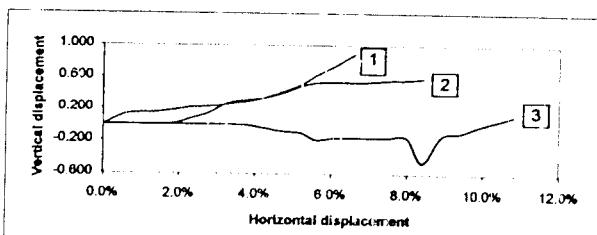
Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Boring No. :
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 23 Februari 2007,
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 7 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.63	22.02
Wt of Cup + Wet soil, gr	27.04	28.49
Wt of Cup + Dry soil, gr	25.7	26.89
Water Content %	32.92	32.85
Average water content %	32.89	
Wt Soil + ring (gr)	203.15	203.63
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.812	1.819
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.364	1.369
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.879	1.002
Angle Of Internal friction, φ	24.7 °	
Cohesion =	0.77 kg/cm ²	



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Efy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKА TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

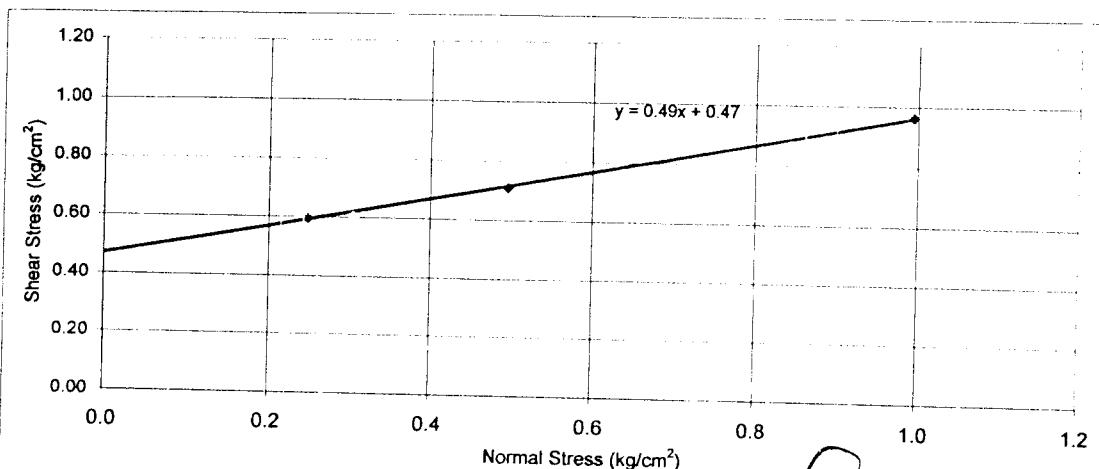
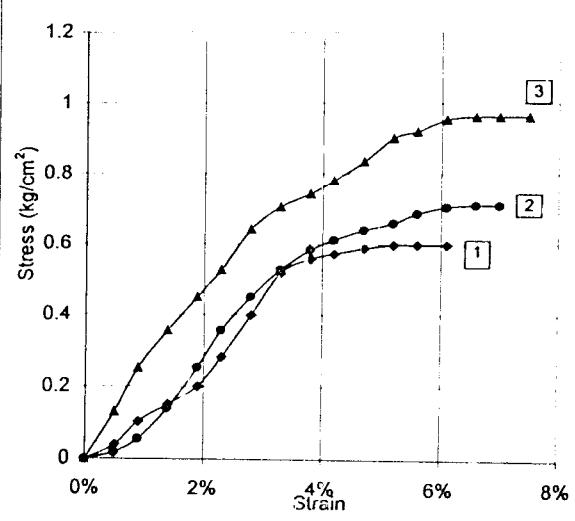
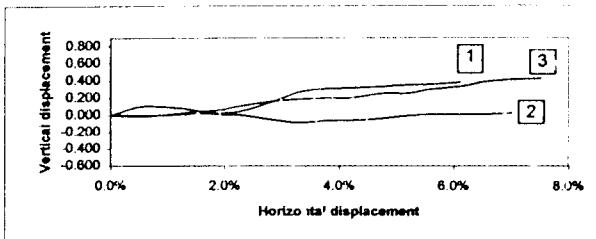
Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.79	12.51	12.65
Wt of Cup + Wet soil, gr	18.18	18.72	18.45
Wt of Cup + Dry soil, gr	16.9	17.25	17.08
Water Content %	31.14	31.01	31.08
Average water content %		31.08	
Wt Soil + ring (gr)	203.89	203.05	203.35
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.822	1.811	1.815
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.390	1.382	1.385
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.597	0.710	0.964

Angle Of Internal friction, φ	= 26.1 °
Cohesion =	0.47 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

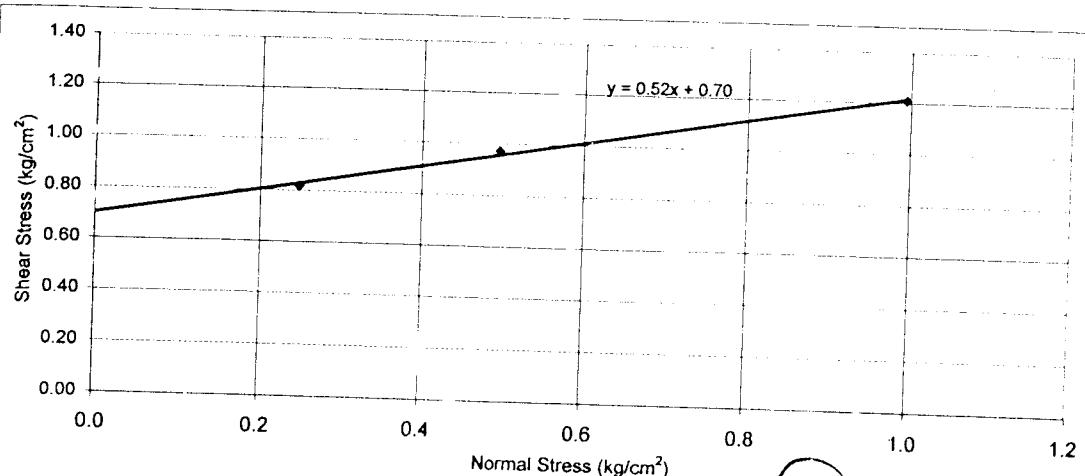
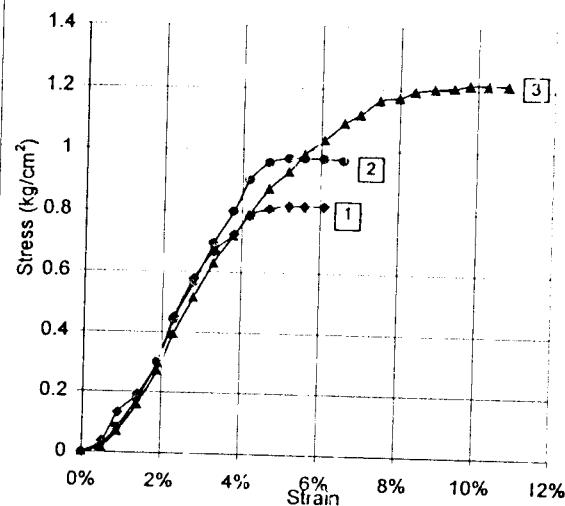
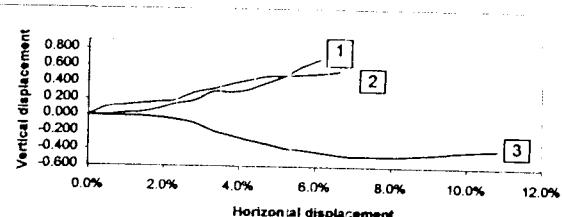
Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 13 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 0 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.78	22.01
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.23	30.69
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.23	28.61
Water Content %	31.01	31.52
Average water content %	31.27	
Wt Soil + ring (gr)	203.21	206.31
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.813	1.855
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.381	1.413
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.818	0.974
Angle Of Internal friction, φ	27.5 °	
Cohesion =	0.70 kg/cm ²	



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

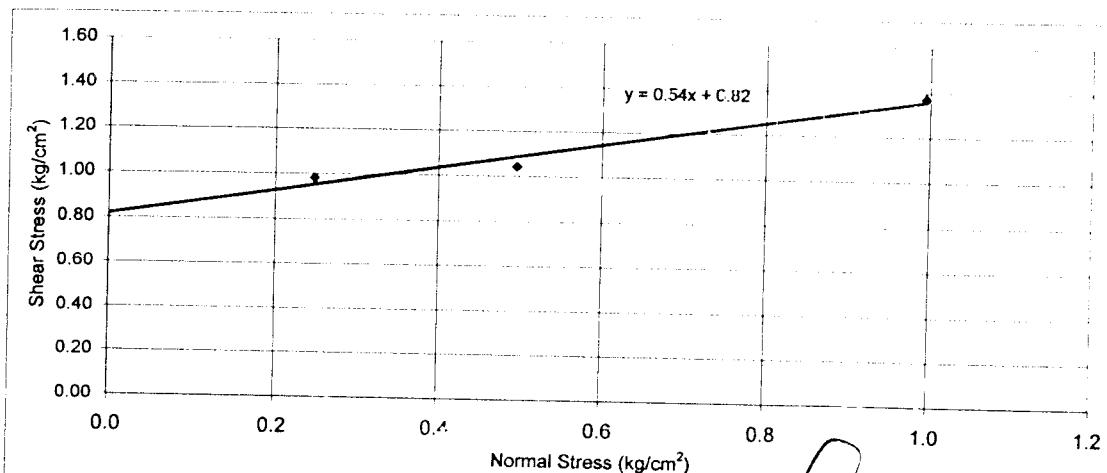
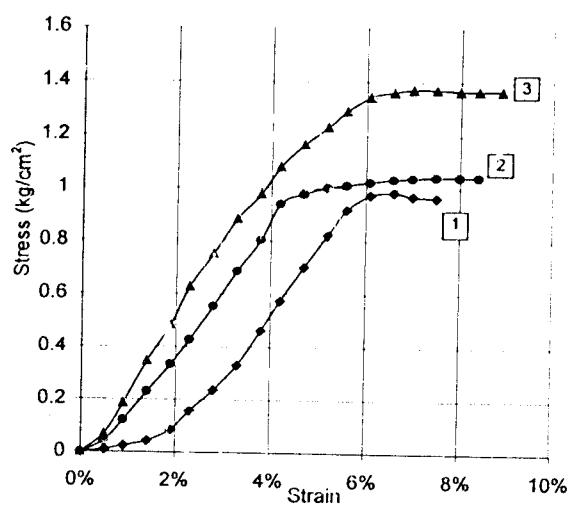
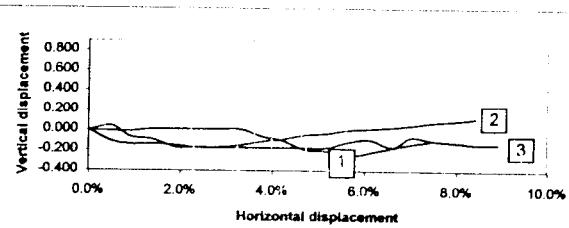
Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.64	21.13	21.39
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.01	29.68	30.35
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.72	27.7	28.21
Water Content %	32.34	30.14	31.24
Average water content %	31.24		
Wt Soil + ring (gr)	205.64	200.86	196.60
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.846	1.781	1.724
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.407	1.357	1.314
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.983	1.044	1.373

Angle Of Internal friction, φ =	28.4 °
Cohesion =	0.82 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

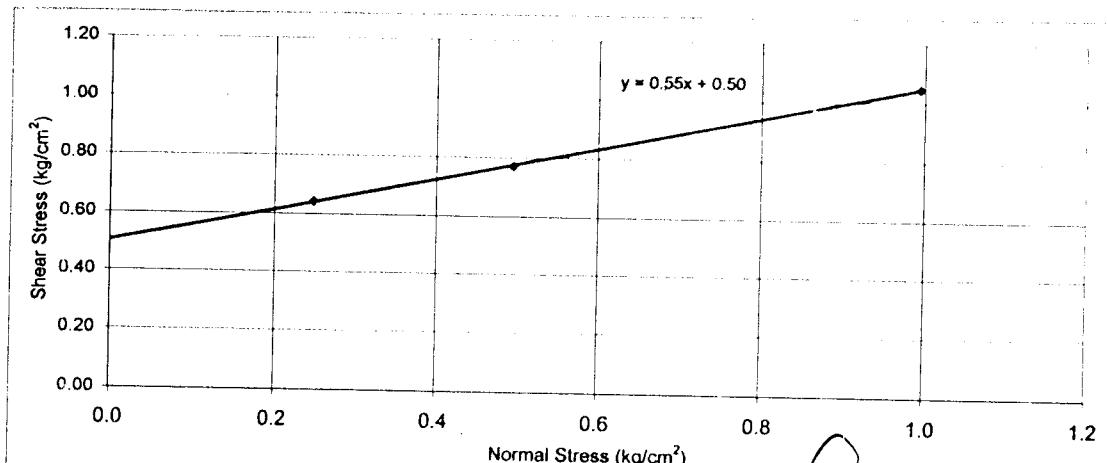
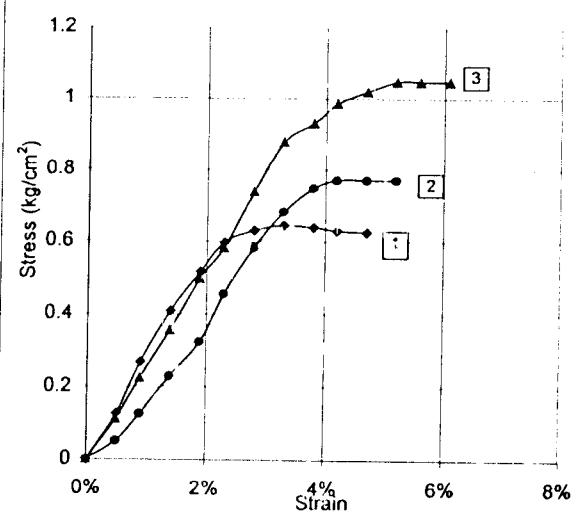
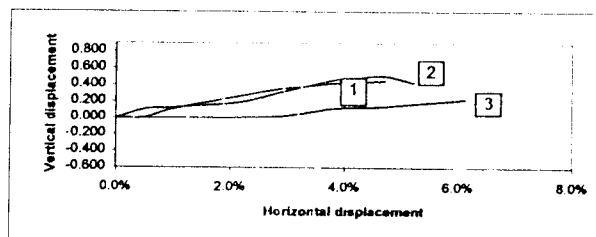
Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	12.67	12.98
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.79	20.29
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.65	18.56
Water Content %	30.66	31.00
Average water content %	30.83	
Wt Soil + ring (gr)	200.90	205.04
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.782	1.838
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.362	1.405
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.644	0.771
Angle Of Internal friction, φ =	28.8 °	
Cohesion =	0.50 kg/cm ²	



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

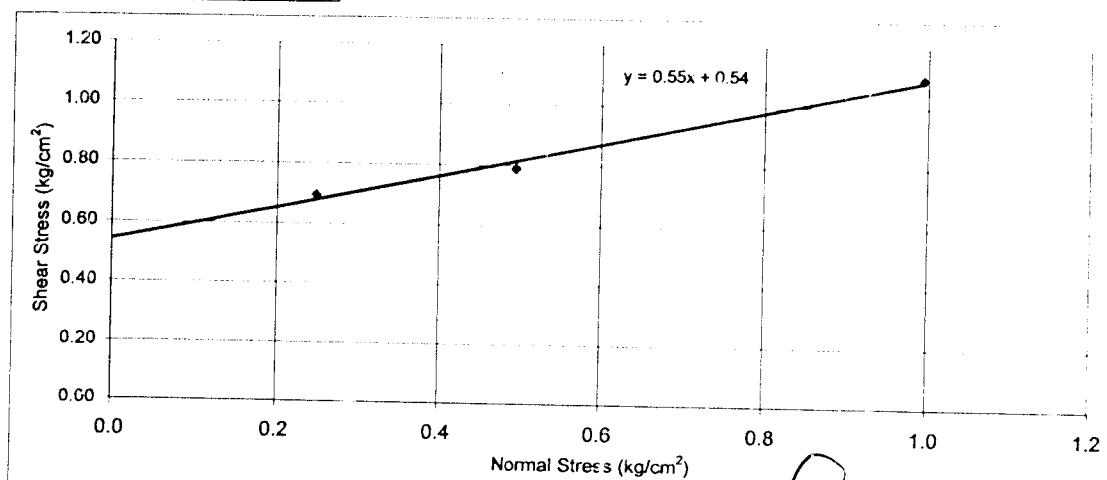
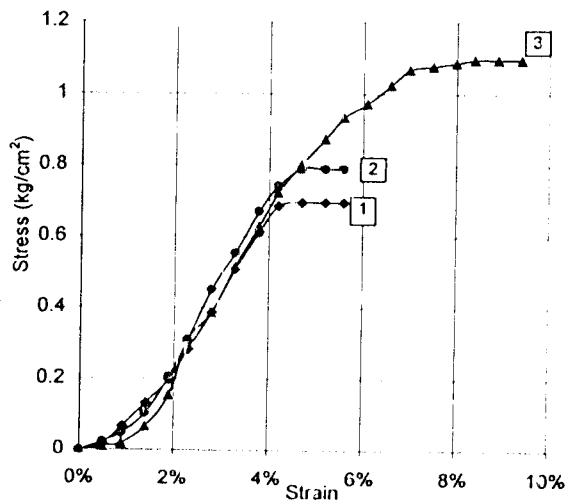
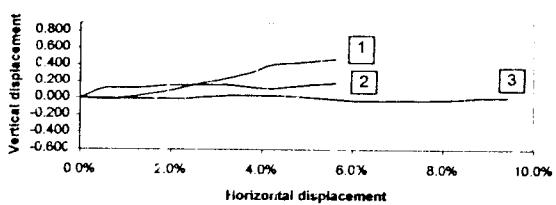
Date : 27 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 7 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht.Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.47	21.33	21.40
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.15	27.49	28.32
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.3	26.03	26.67
Water Content %	31.73	31.06	31.40
Average water content %	31.40		
Wt Soil + ring (gr)	203.75	203.78	203.26
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.820	1.821	1.814
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.385	1.386	1.381
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.696	0.790	1.096

Angle Of Internal friction, φ =	28.8 °
Cohesion =	0.54 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

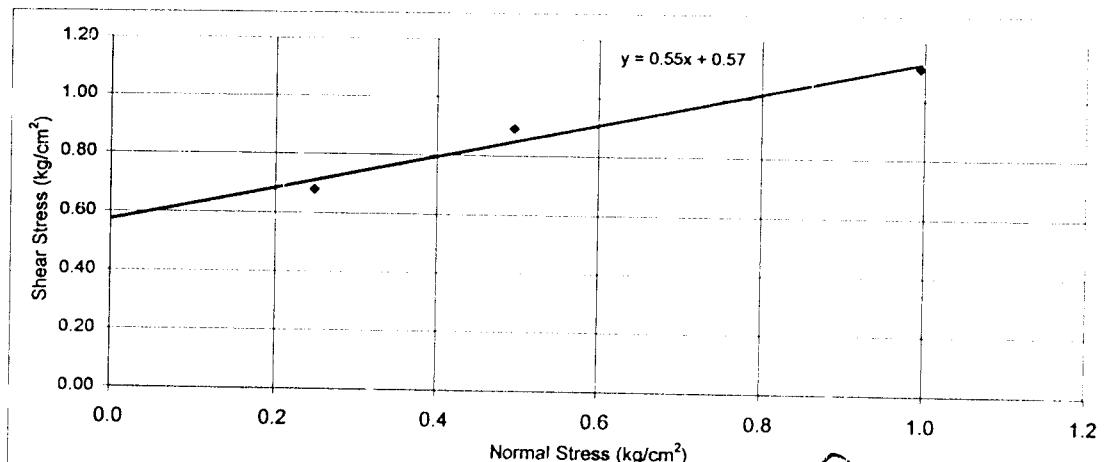
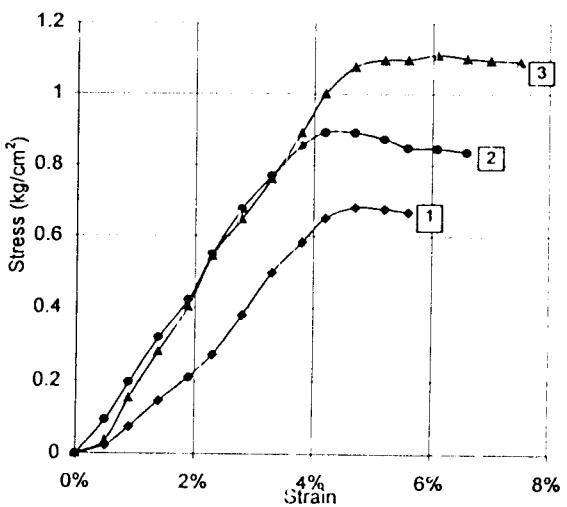
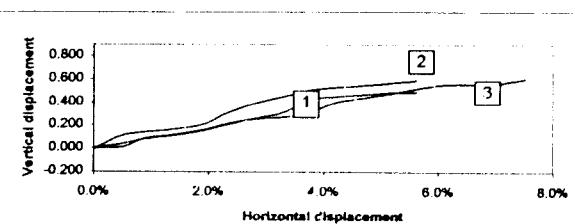
Date : 20 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.13	21.54
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.23	29.45
Wt of Cup + Dry soil, gr	26.78	27.5
Water Content %	31.18	32.72
Average water content %	31.95	
Wt Soil + ring (gr)	202.22	205.55
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.800	1.845
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.364	1.398
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.681	0.894
	0.995	1.110

Angle Of Internal friction, φ =	28.8 °
Cohesion =	0.57 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

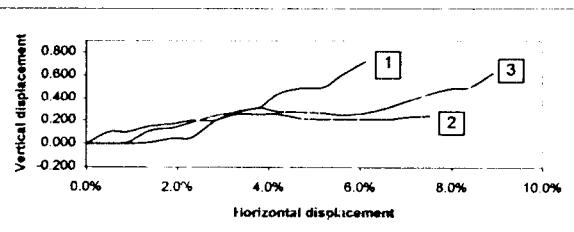
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 0 hari

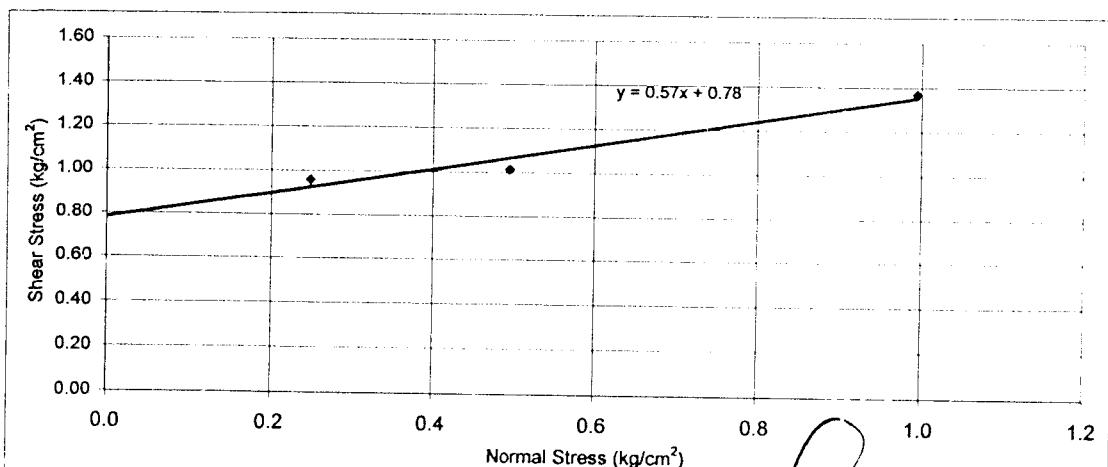
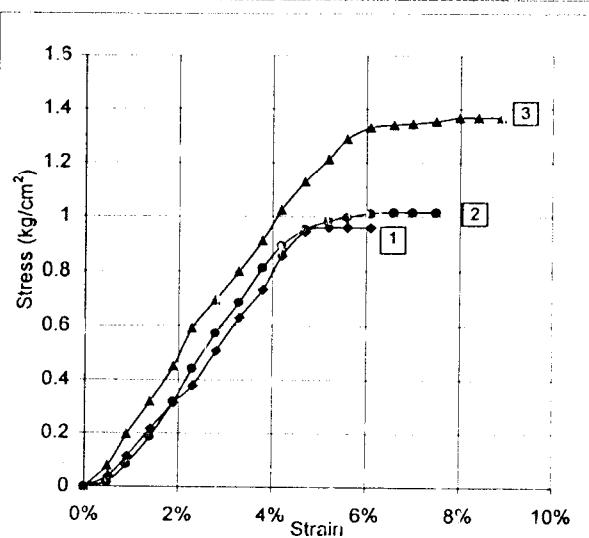
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div



Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.37	21.8	21.59
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.24	29.5	29.87
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.11	27.69	27.90
Water Content %	31.60	30.73	31.17
Average water content %	31.17		
Wt Soil + ring (gr)	199.27	199.42	193.26
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.760	1.762	1.679
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.342	1.343	1.280
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.959	1.016	1.369

Angle Of Internal friction, φ =	29.7 °
Cohesion =	0.78 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

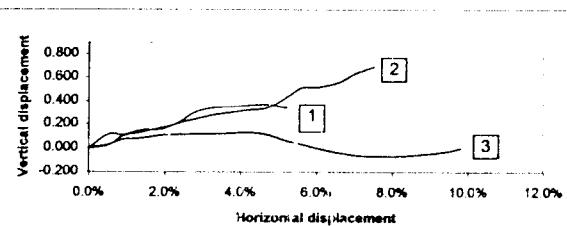
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 15 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 1 hari

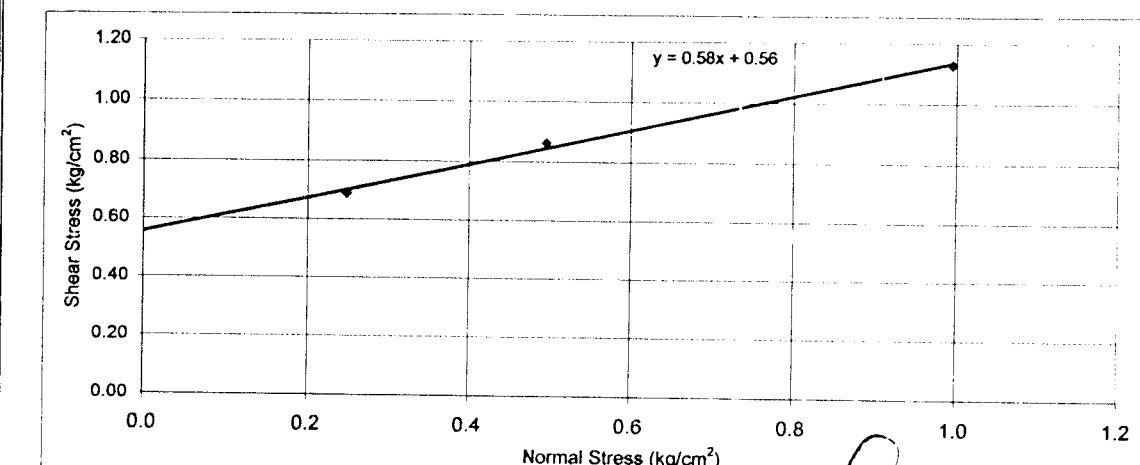
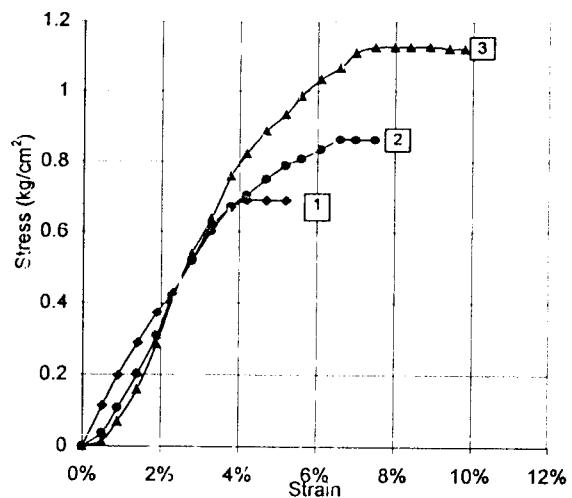
Sample data	
diameter (cm)	3.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div



Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.84	21.56	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	33.03	32.31	32.67
Wt of Cup + Dry soil, gr	30.26	29.57	29.92
Water Content %	32.90	34.21	33.56
Average water content %	33.56		
Wt Soil + ring (gr)	203.27	204.37	204.95
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.814	1.829	1.837
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.358	1.369	1.375
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.669	0.863	1.129

Angle Of Internal friction, φ =	30.1 °
Cohesion =	0.56 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejc, Lendan, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

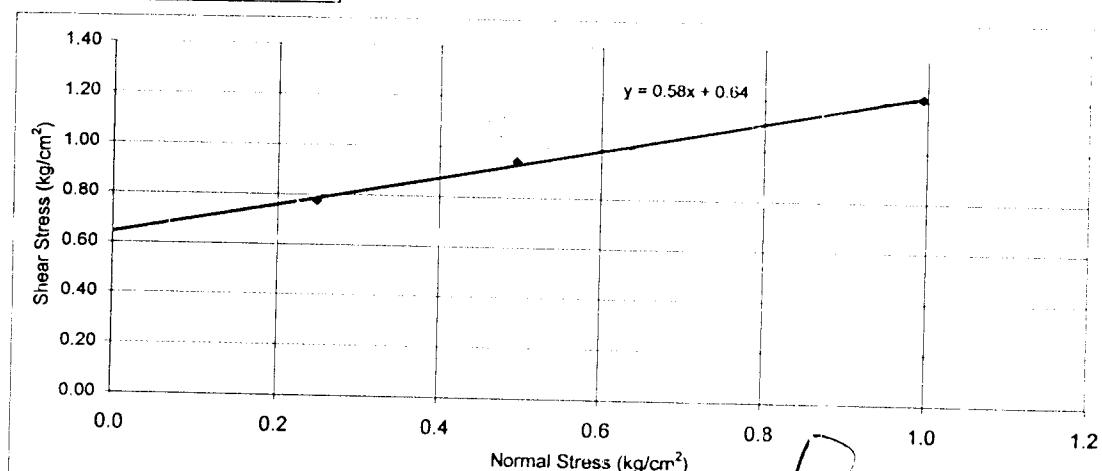
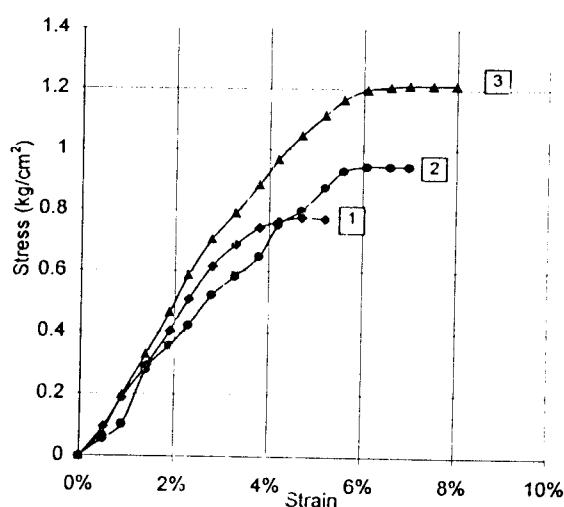
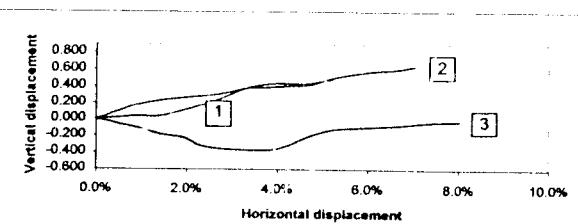
Date : 17 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Perneraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.71	21.8	21.76
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.18	30.64	29.91
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.37	28.48	27.93
Water Content %	31.98	32.34	32.16
Average water content %		32.16	
Wt Soil + ring (gr)	203.97	202.67	202.56
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.823	1.806	1.804
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.379	1.367	1.365
Normal Stress σ_n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.776	0.945	1.213

Angle Of Internal friction, ϕ =	30.1 °
Cohesion =	0.64 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

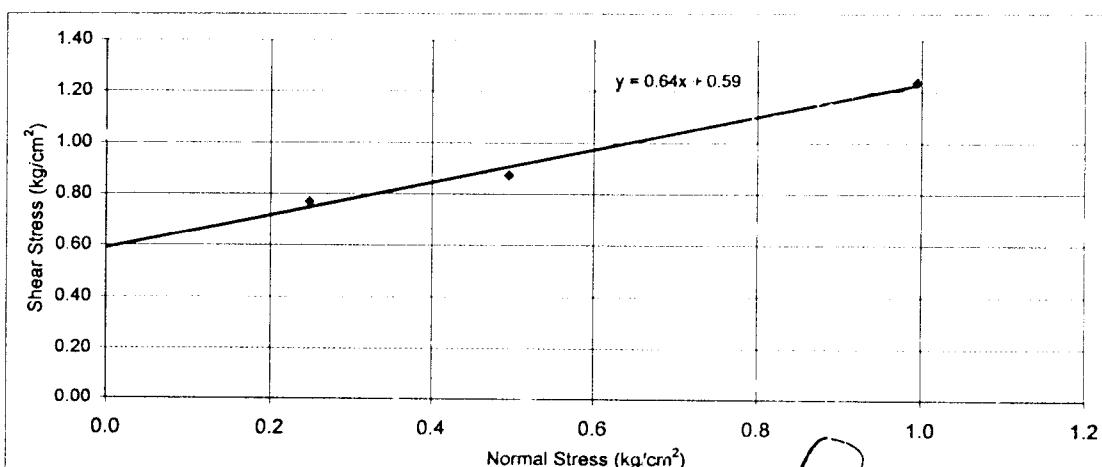
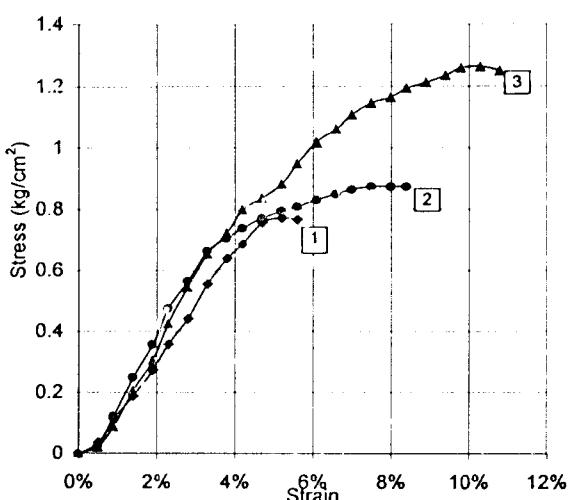
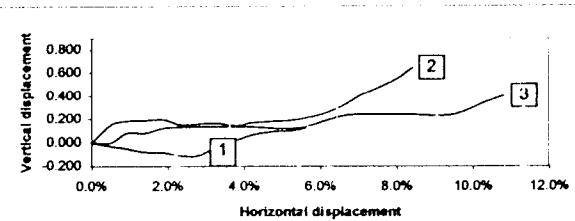
Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 06 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 7 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.53	21.87	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.07	30.5	30.79
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.79	28.46	28.63
Water Content %	31.40	30.96	31.18
Average water content %	31.18		
Wt Soil + ring (gr)	198.47	196.51	197.08
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.749	1.723	1.730
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.333	1.313	1.319
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.771	0.875	1.237
Angle Of Internal friction, φ	32.6 °		
Cohesion =	0.59 kg/cm ²		



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

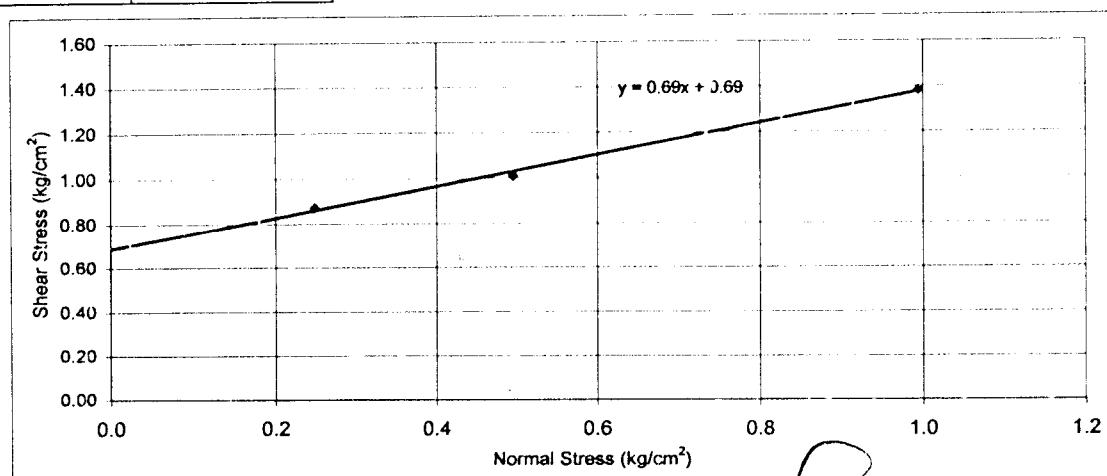
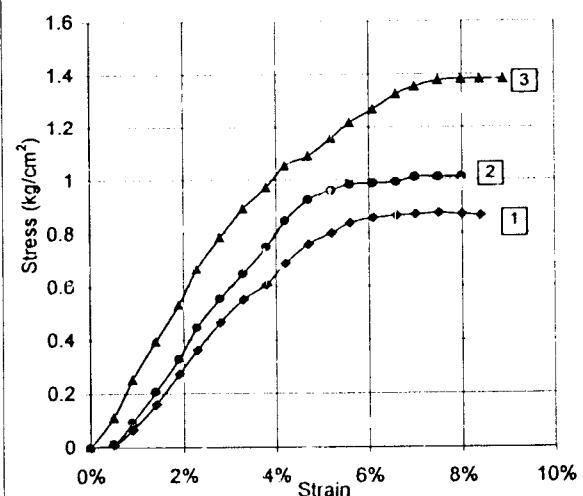
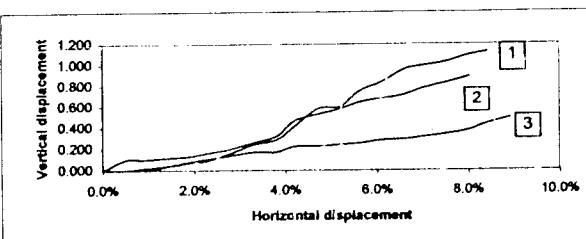
Date : 21 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht.Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.59	21.73	21.56
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.84	31.85	30.85
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.79	29.38	28.59
Water Content %	33.06	32.29	32.68
Average water content %	32.68		
Wt Soil + ring (gr)	204.03	203.40	203.57
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.824	1.816	1.818
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.375	1.369	1.370
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.875	1.011	1.383

Angle Of Internal friction, φ =	34.6 °
Cohesion =	0.69 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

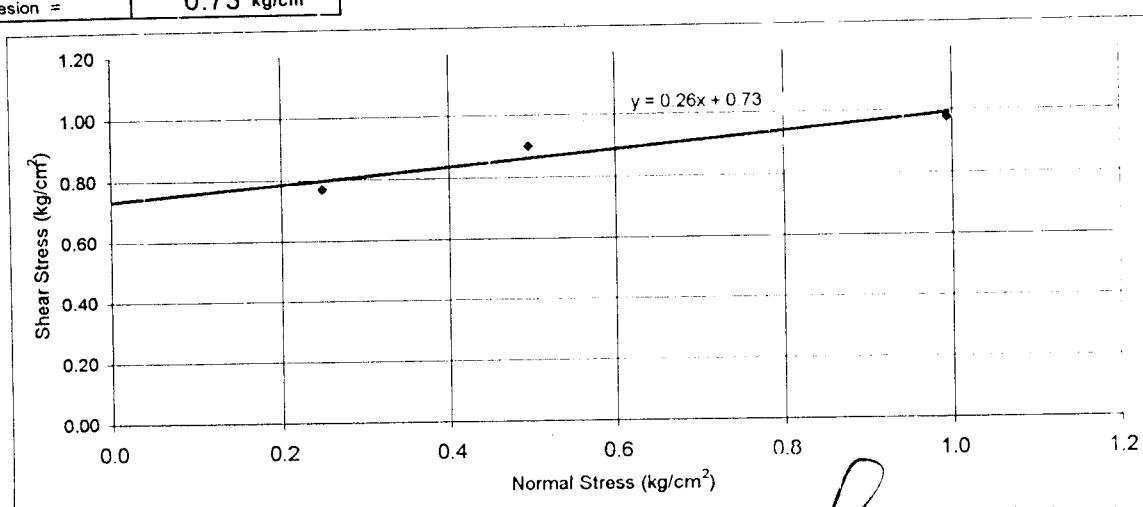
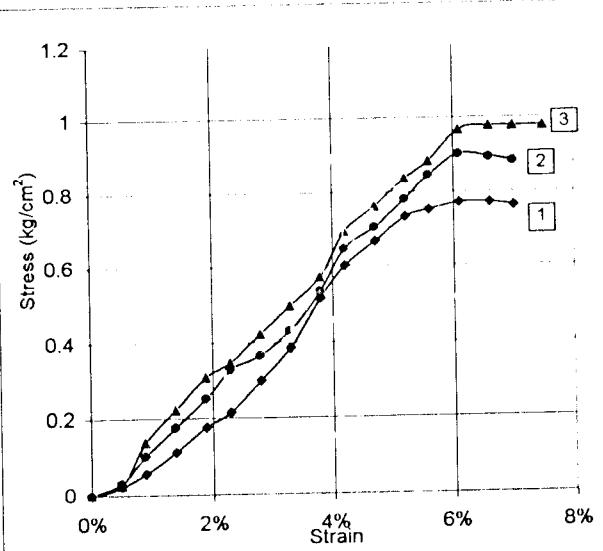
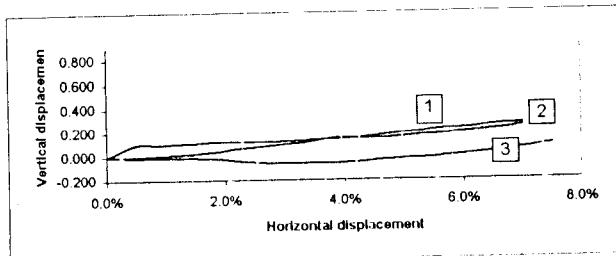
Date : 06 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Tanah Lempung Asli

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.53	21.87	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	32.21	33.15	32.68
Wt of Cup + Dry soil, gr	29.57	30.36	29.97
Water Content %	32.84	32.86	32.85
Average water content %	32.85		
Wt Soil + ring (gr)	201.38	200.42	199.31
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.788	1.775	1.760
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.346	1.336	1.325
Normal Stress σ_n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.771	0.903	0.978

Angle Of Internal friction, ϕ =	14.6 °
Cohesion =	0.73 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 6 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 0 hari

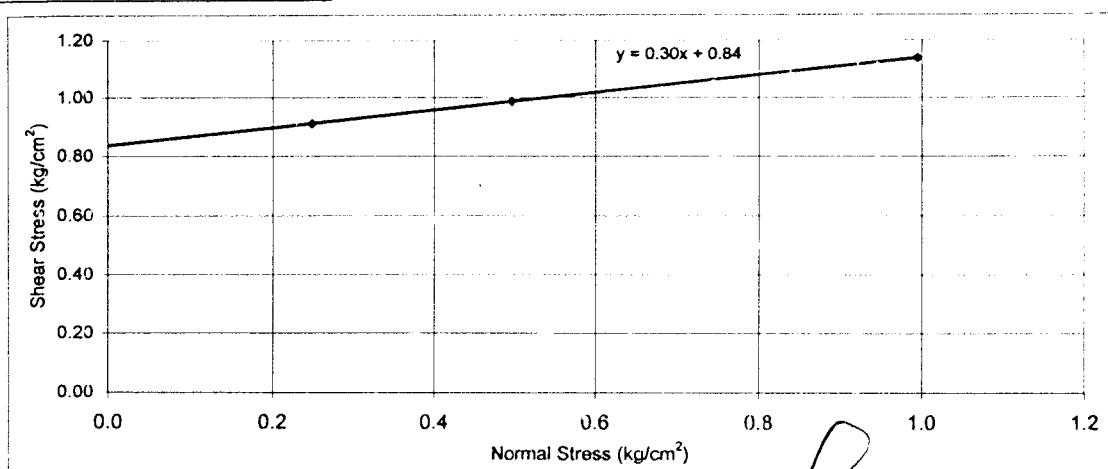
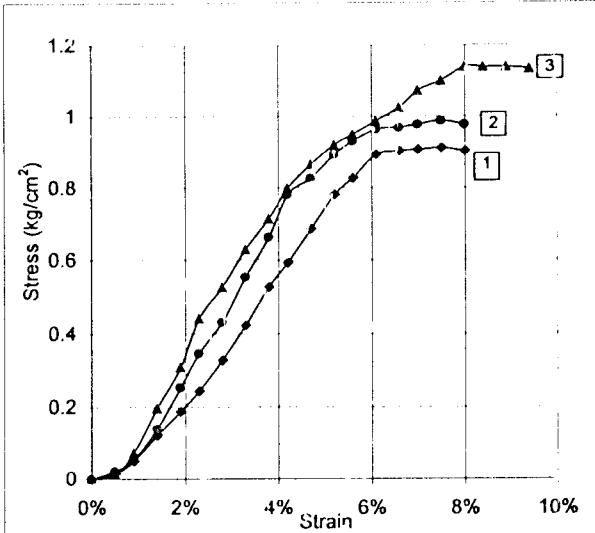
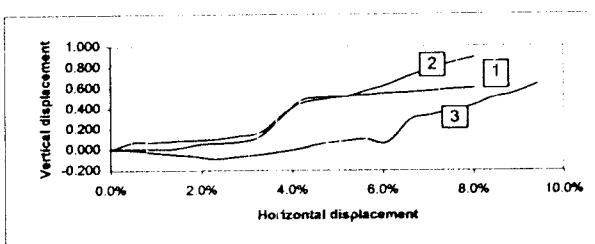
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.63	22.1	21.87
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.52	31.56	31.54
Wt of Cup + Dry soil, gr	29.23	29.25	29.24
Water Content %	30.13	32.31	31.22
Average water content %	31.22		

Wt Soil + ring (gr)	203.00	200.25	201.27
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.810	1.773	1.787
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.379	1.351	1.362
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.912	0.988	1.138

Angle Of Internal friction, φ =	16.7 °
Cohesion =	0.84 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

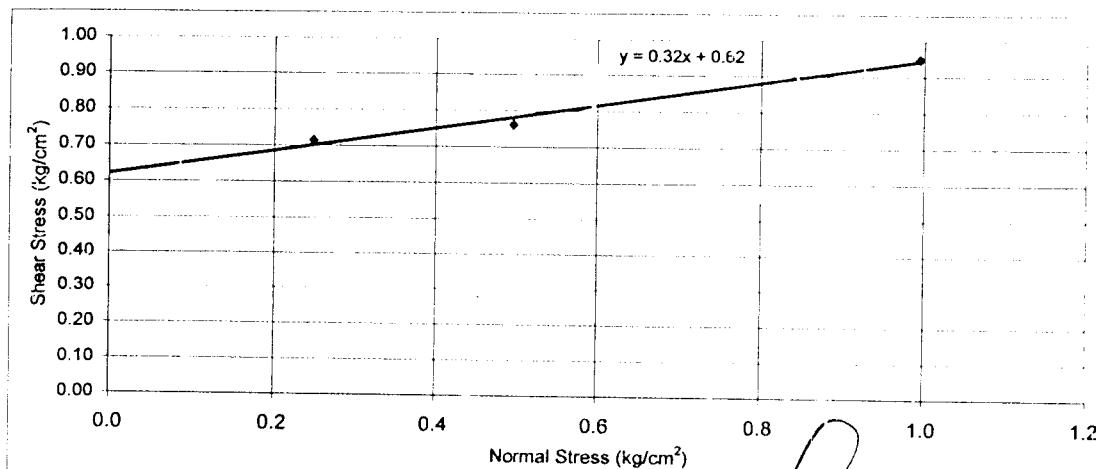
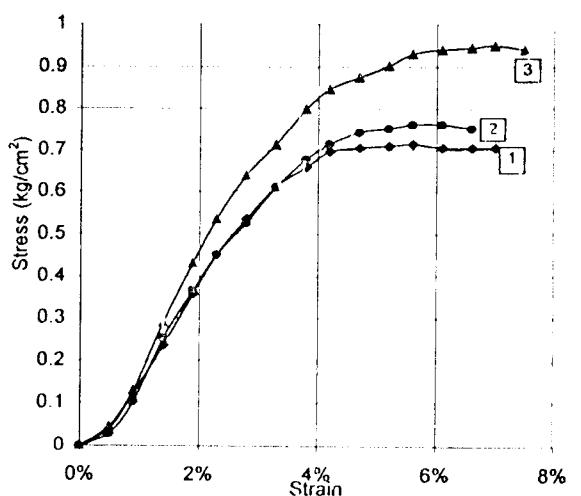
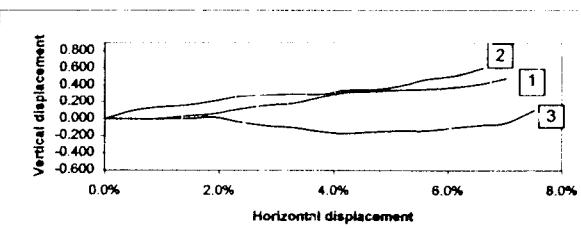
Date : 7 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht, Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.04	21.95	22.00
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.59	32.5	32.05
Wt of Cup + Dry soil, gr	29.24	29.92	29.58
Water Content %	32.64	32.37	32.51
Average water content %	32.51		
Wt Soil + ring (gr)	204.12	202.59	204.50
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.825	1.805	1.831
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.377	1.362	1.382
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.715	0.762	0.950

Angle Of Internal friction, φ =	17.7 °
Cohesion =	0.62 kg/cm ²



Kepala laboratorium

Dr. Ir. Eddy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

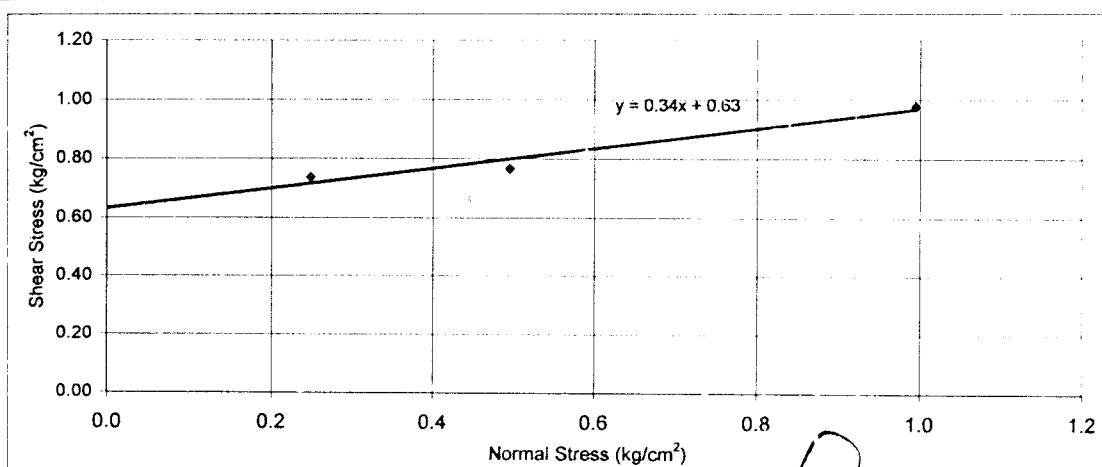
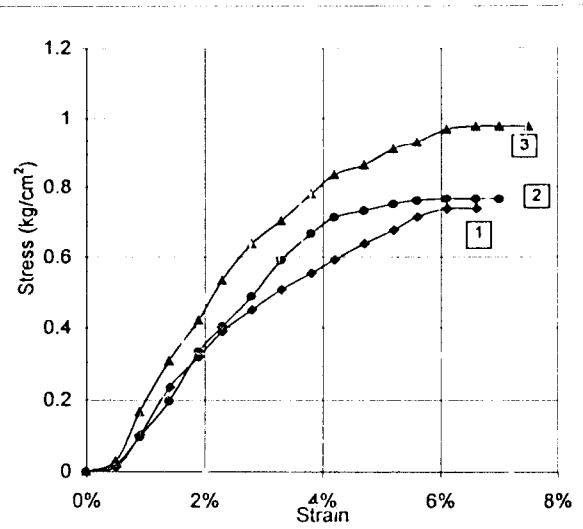
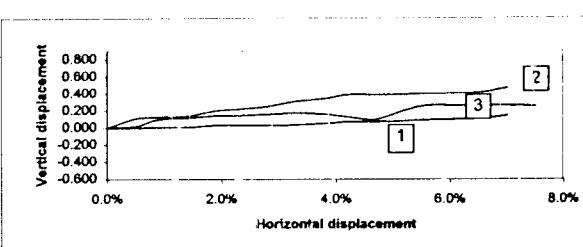
Date : 9 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.72	21.5	21.61
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.28	31.27	31.28
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.97	28.86	28.92
Water Content %	31.86	32.74	32.30
Average water content %	32.30		
Wt Soil + ring (gr)	201.58	197.33	201.84
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.791	1.734	1.795
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.354	1.311	1.357
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.738	0.767	0.978

Angle Of Internal friction, φ =	18.8 °
Cohesion =	0.63 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 20 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Pemeraman : 7 hari

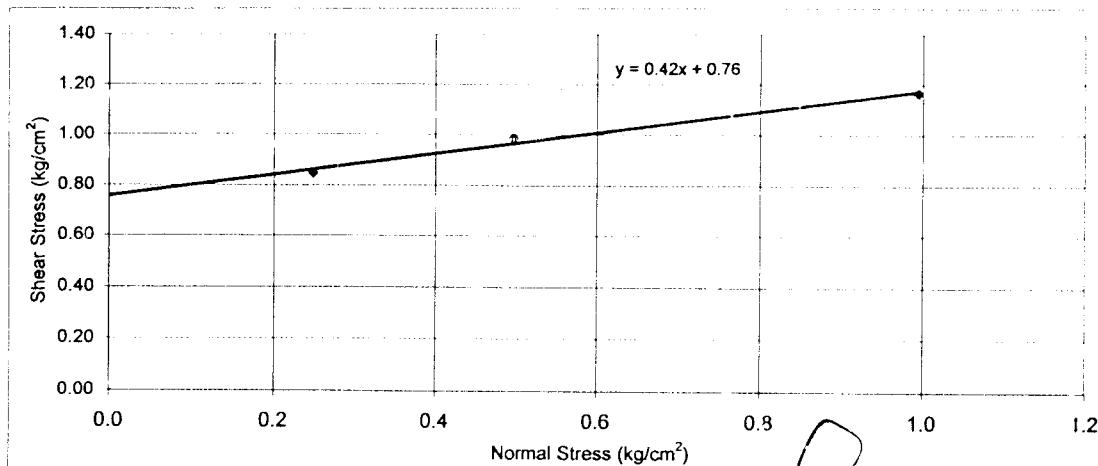
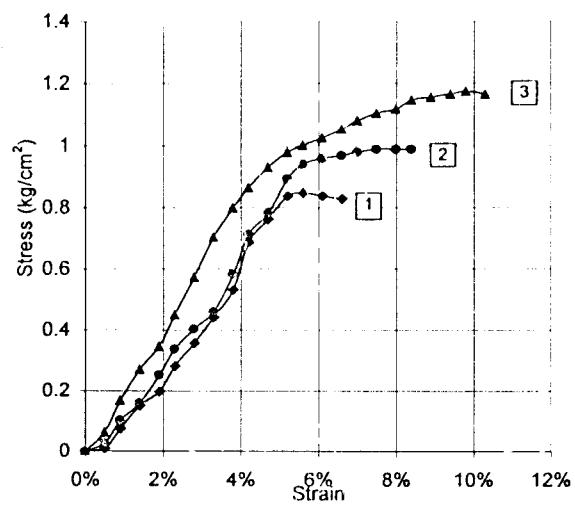
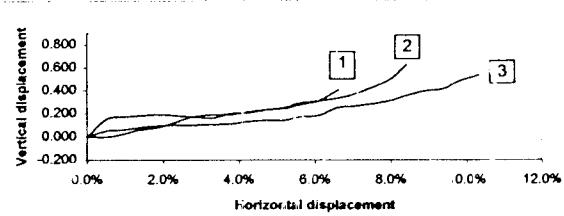
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht. Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.52	12.78	12.65
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.73	20.53	21.13
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.5	18.61	19.06
Water Content %	31.95	32.93	32.44
Average water content %	32.44		

Wt Soil + ring (gr)	203.57	202.63	202.78
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.818	1.805	1.807
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.373	1.363	1.364
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.847	0.988	1.166

Angle Of Internal friction, φ =	22.8 °
Cohesion =	0.76 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Ech. Purwanto, C.E.S. D.E.A.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

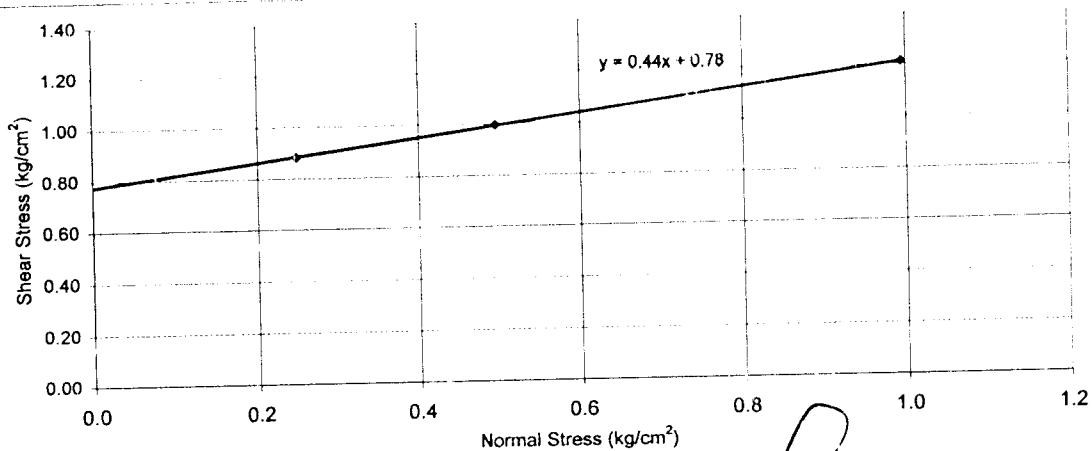
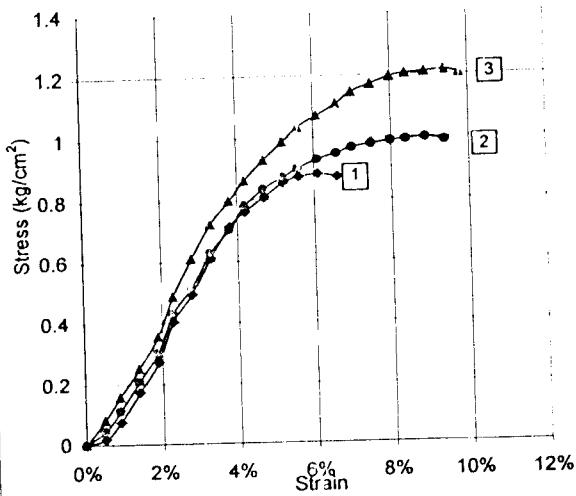
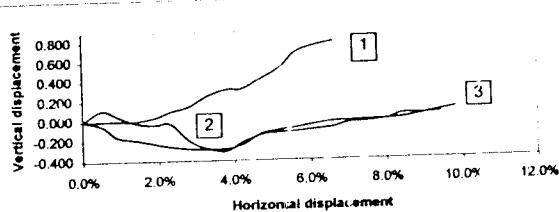
Date : 13 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 2 %
 Peleburan : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.57	12.46	12.52
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.08	22.75	22.92
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.53	20.24	20.39
Water Content %	32.04	32.26	32.15
Average water content %	32.15		
Wt Soil + ring (gr)	200.38	201.53	201.67
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.775	1.790	1.792
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.343	1.355	1.356
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.884	0.997	1.213

Angle Of Internal friction, φ =	23.7 °
Cohesion =	0.78 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Egy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKА TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 9 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 0 hari

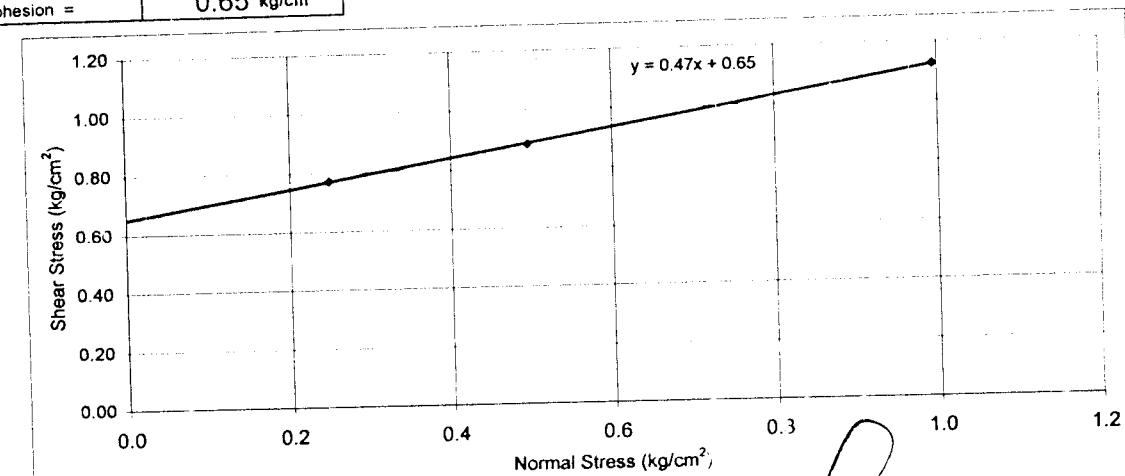
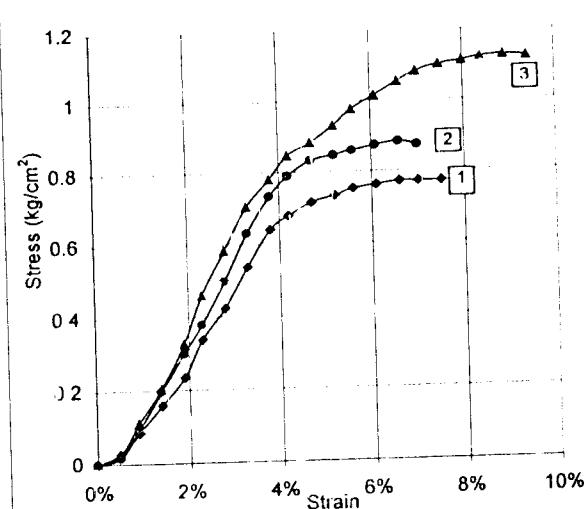
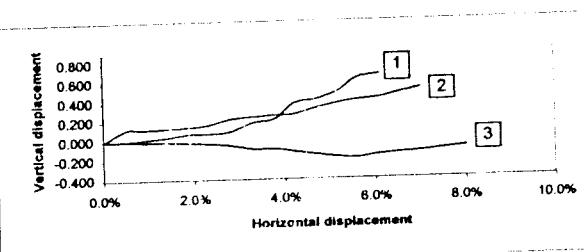
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.8	12.13	12.47
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.56	22.05	21.81
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.45	19.6	19.53
Water Content %	31.78	32.80	32.29
Average water content %		32.29	

Wt Soil + ring (gr)	204.05	203.58	203.72
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.824	1.818	1.820
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.379	1.374	1.376
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failur τ (kg/cm ²)	0.771	0.884	1.124

Angle Of Internal friction, φ =	25.2 °
Cohesion =	0.65 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 10 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pomeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

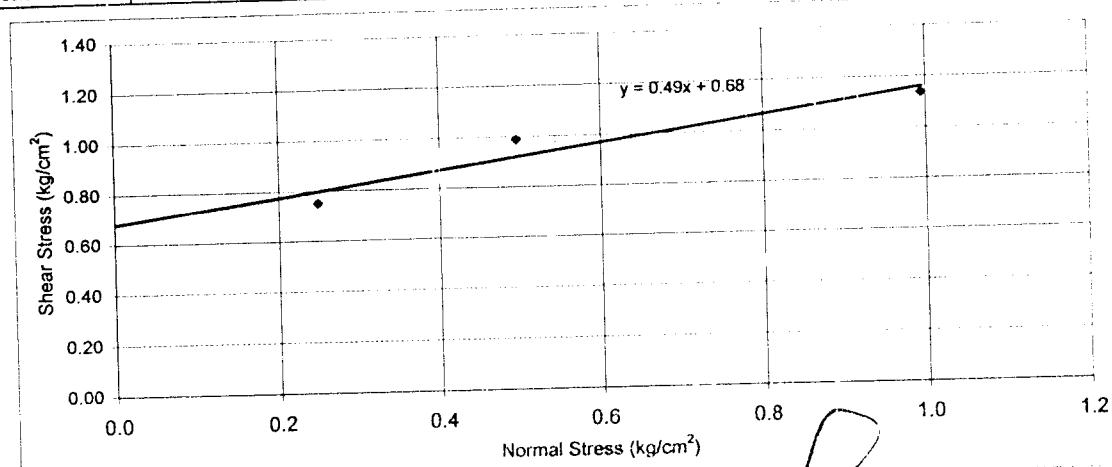
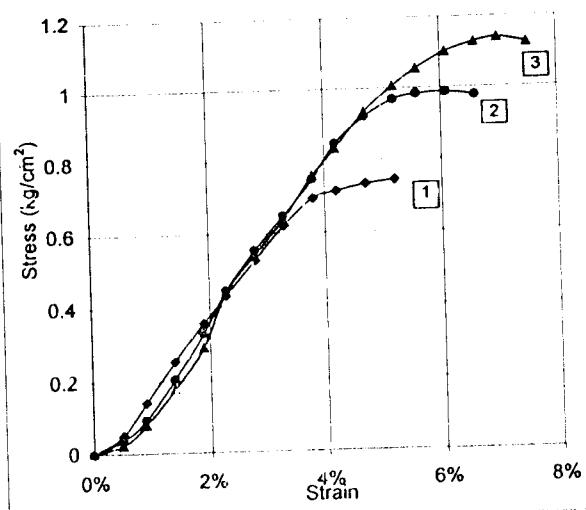
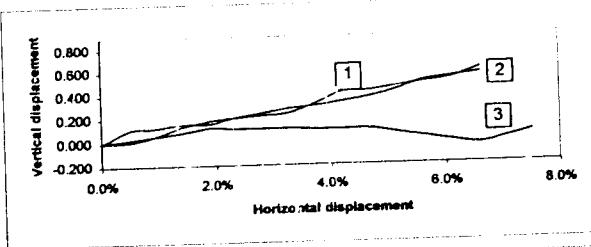
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.48	12.65	12.57
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.24	22.33	22.79
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.64	19.97	20.31
Water Content %	31.86	32.24	32.05
Average water content %			32.05

	202.85	203.29	202.71
Wt Soil + ring (gr)	1.808	1.814	1.803
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.369	1.374	1.368

Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failur τ (kg/cm ²)	0.753	0.988	1.138

Angle Of Internal friction, φ =	26.1 °
Cohesion =	0.68 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 12 Februari 2007
 Tested by : Nur Choiis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

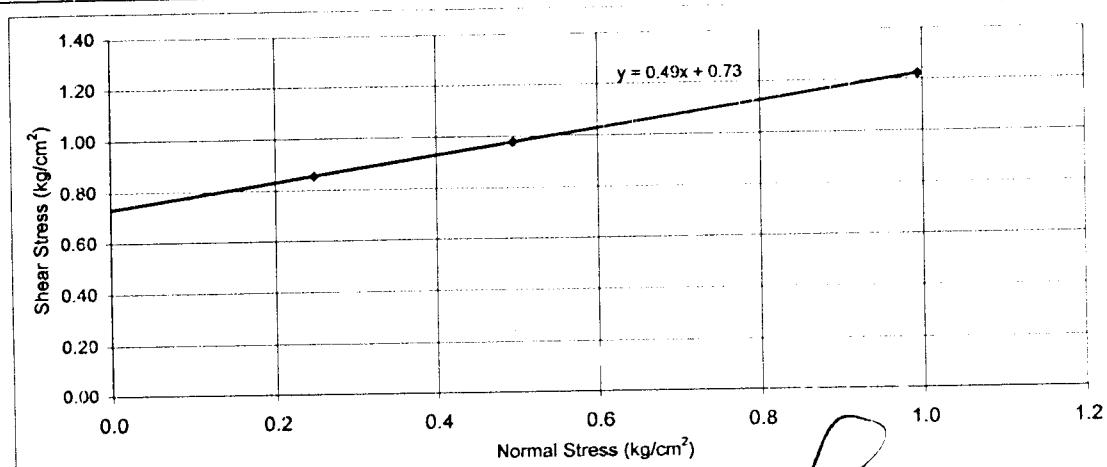
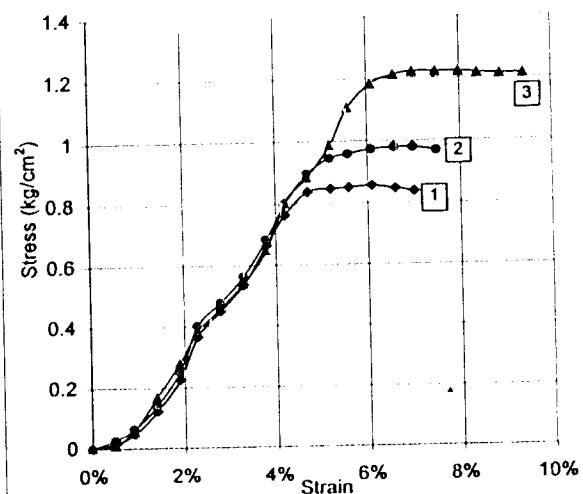
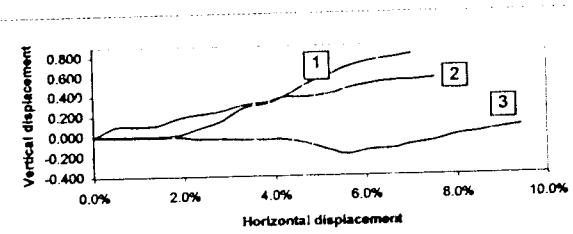
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.37	12.59	12.48
Wt of Cup + Wet soil, gr	22.14	23.05	22.60
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.79	20.53	20.16
Water Content %	31.67	31.74	31.71
Average water content %			31.71

Wt Soil + ring (gr)	203.15	203.63	205.37
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.812	1.819	1.842
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.376	1.381	1.399

Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.856	0.978	1.223

Angle Of Internal friction, φ =	26.1 °
Cohesion =	0.73 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

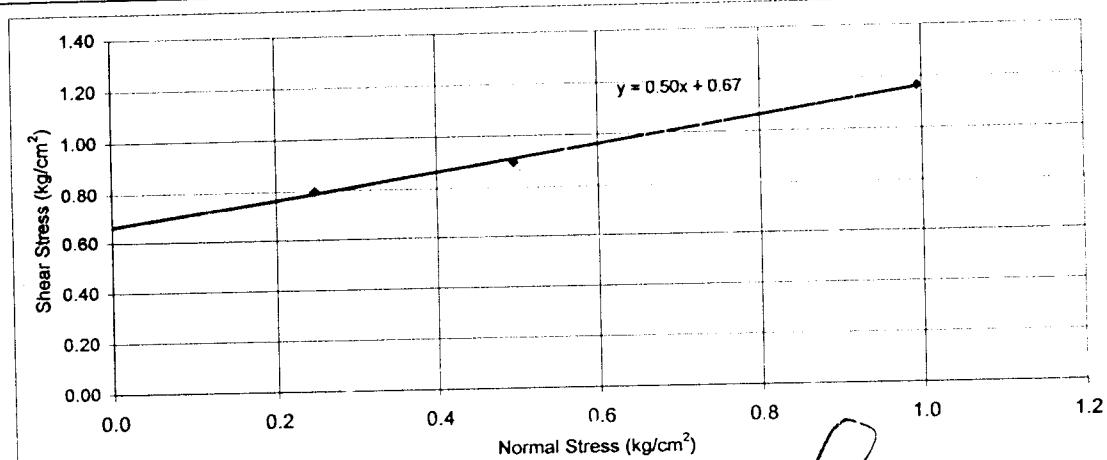
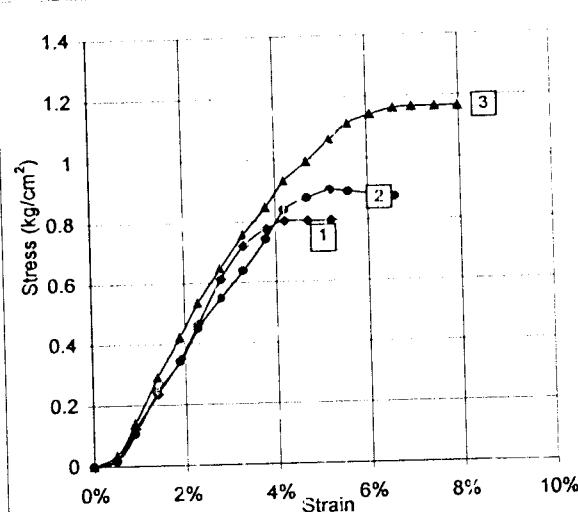
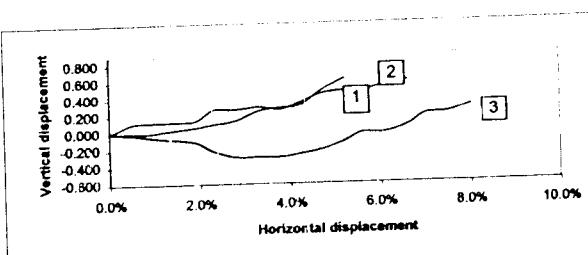
Date : 23 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Pemeraman : 7 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.69	22.31	22.00
Wt of Cup + Wet soil, gr	28.42	29.24	28.83
Wt of Cup + Dry soil, gr	26.78	27.64	27.21
Water Content %	32.22	30.02	31.12
Average water content %		31.12	
Wt Soil + ring (gr)	204.05	203.28	202.79
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.824	1.814	1.807
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.391	1.383	1.378
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.800	0.898	1.166

Angle Of Internal friction, φ =	26.6 °
Cohesion =	0.67 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 4 %
 Femeraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

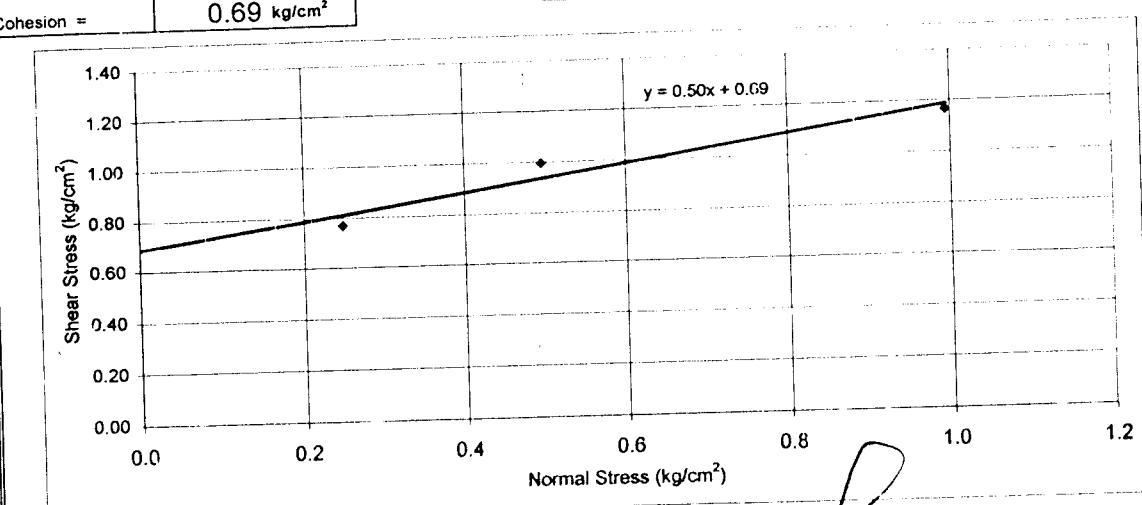
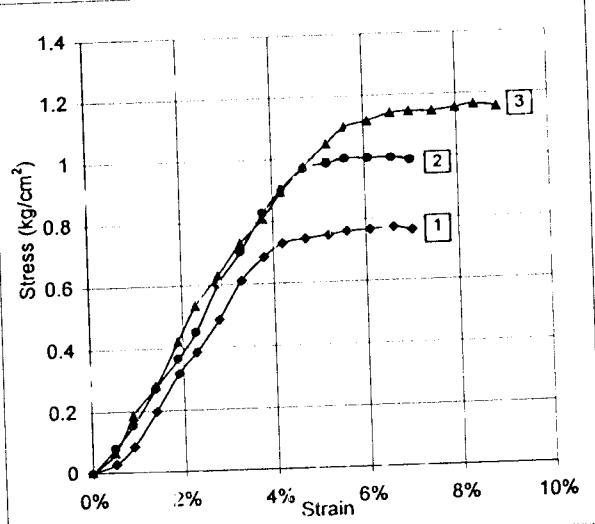
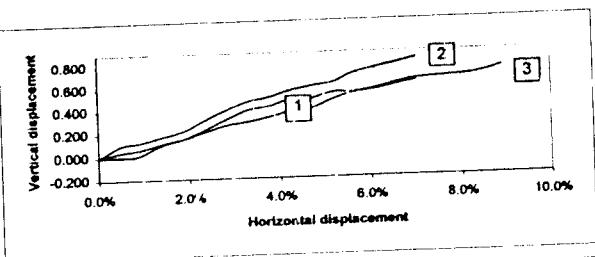
$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.23	12.43	12.33
Wt of Cup + Wet soil, gr	23	22.35	22.68
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.35	19.97	20.16
Water Content %	32.64	31.56	32.10
Average water content %		32.10	

Wt Soil + ring (gr)	201.34	202.56	203.45
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.788	1.804	1.816
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.354	1.366	1.375

Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.771	0.997	1.166

Angle Of Internal friction, φ =	26.6 °
Cohesion =	0.69 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.

	LABORATORIUM MEKANIKA TANAH JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA																																														
DIRECT SHEAR TEST																																															
Project : Tugas Akhir Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo Kedalaman : 1.5 m Jenis Tanah : Ekspansif		Date : 27 Februari 2007 Tested by : Nur Cholis Variasi : 6 % Pemeraman : 7 hari																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diameter (cm)</td> <td>6.40</td> </tr> <tr> <td>Area (cm²)</td> <td>32.17</td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td>2.30</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm³)</td> <td>73.99</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>69.06</td> </tr> </table>		Sample data		diameter (cm)	6.40	Area (cm ²)	32.17	Ht,Lo (cm)	2.30	Vol (cm ³)	73.99	Wt ring (gr)	69.06																																		
Sample data																																															
diameter (cm)	6.40																																														
Area (cm ²)	32.17																																														
Ht,Lo (cm)	2.30																																														
Vol (cm ³)	73.99																																														
Wt ring (gr)	69.06																																														
LRC = 0.3026 kg/div																																															
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="4" style="text-align: left;">Water Content</th> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.67</td> <td>21.63</td> <td>21.65</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>32.25</td> <td>33.34</td> <td>32.80</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>29.7</td> <td>30.5</td> <td>30.10</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>31.76</td> <td>32.02</td> <td>31.89</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">31.89</td> </tr> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.54</td> <td>202.57</td> <td>204.35</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm³)</td> <td>1.818</td> <td>1.804</td> <td>1.828</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm³)</td> <td>1.378</td> <td>1.368</td> <td>1.386</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ_n (kg/cm²)</td> <td>0.249</td> <td>0.497</td> <td>0.995</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm²)</td> <td>0.762</td> <td>0.884</td> <td>1.166</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	21.67	21.63	21.65	Wt of Cup + Wet soil, gr	32.25	33.34	32.80	Wt of Cup + Dry soil, gr	29.7	30.5	30.10	Water Content %	31.76	32.02	31.89	Average water content %	31.89			Wt Soil + ring (gr)	203.54	202.57	204.35	Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.818	1.804	1.828	Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.378	1.368	1.386	Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995	Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.762	0.884	1.166
Water Content																																															
Wt Container (cup), gr	21.67	21.63	21.65																																												
Wt of Cup + Wet soil, gr	32.25	33.34	32.80																																												
Wt of Cup + Dry soil, gr	29.7	30.5	30.10																																												
Water Content %	31.76	32.02	31.89																																												
Average water content %	31.89																																														
Wt Soil + ring (gr)	203.54	202.57	204.35																																												
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.818	1.804	1.828																																												
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.378	1.368	1.386																																												
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995																																												
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.762	0.884	1.166																																												
Angle Of internal friction, φ = 28.8 °																																															
Cohesion = 0.62 kg/cm ²																																															
Kepala laboratorium Dr. Ir. Eky Purwanto, CES, DEA																																															



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

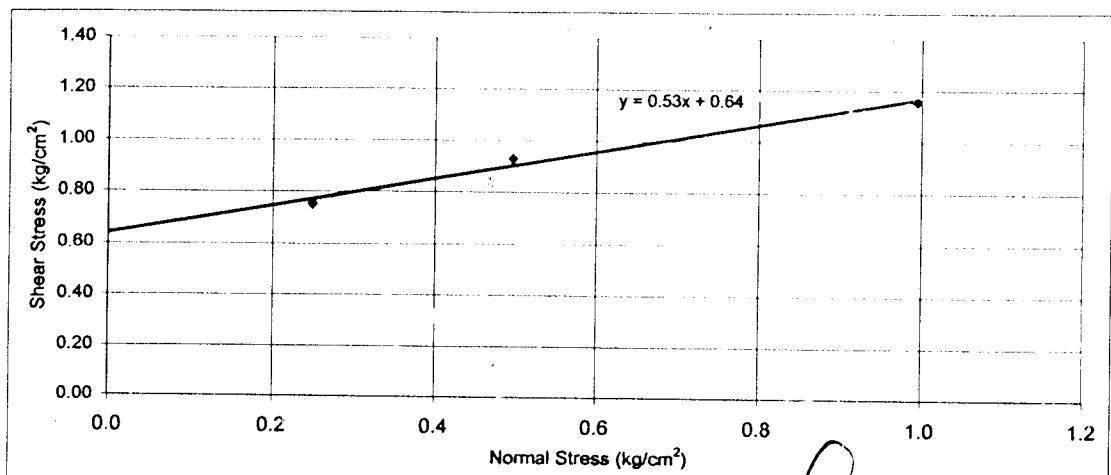
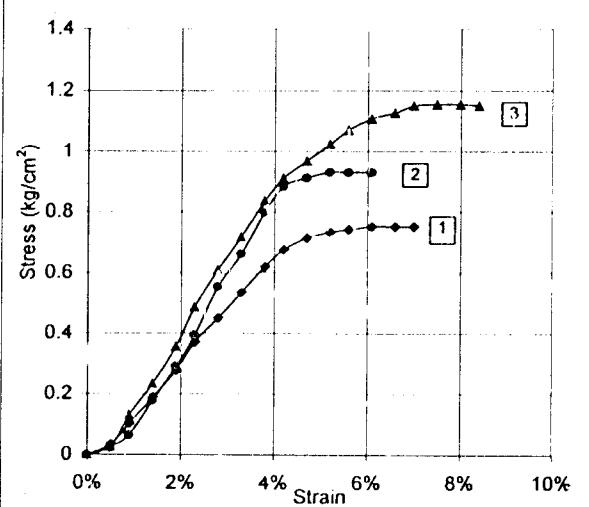
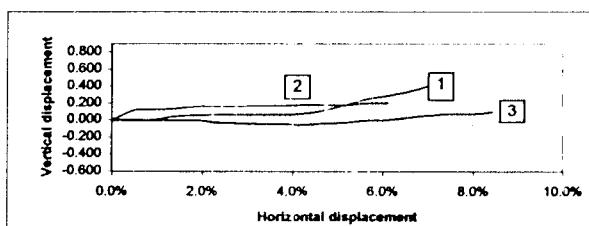
Date : 16 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 3 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.47	21.33	21.40
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.15	27.49	28.32
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.3	26.03	26.67
Water Content %	31.73	31.06	31.40
Average water content %	31.40		
Wt Soil + ring (gr)	203.75	203.78	203.26
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.820	1.821	1.814
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.385	1.386	1.381
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.753	0.931	1.157

Angle Of Internal friction, φ =	27.9 °
Cohesion =	0.64 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purkianto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

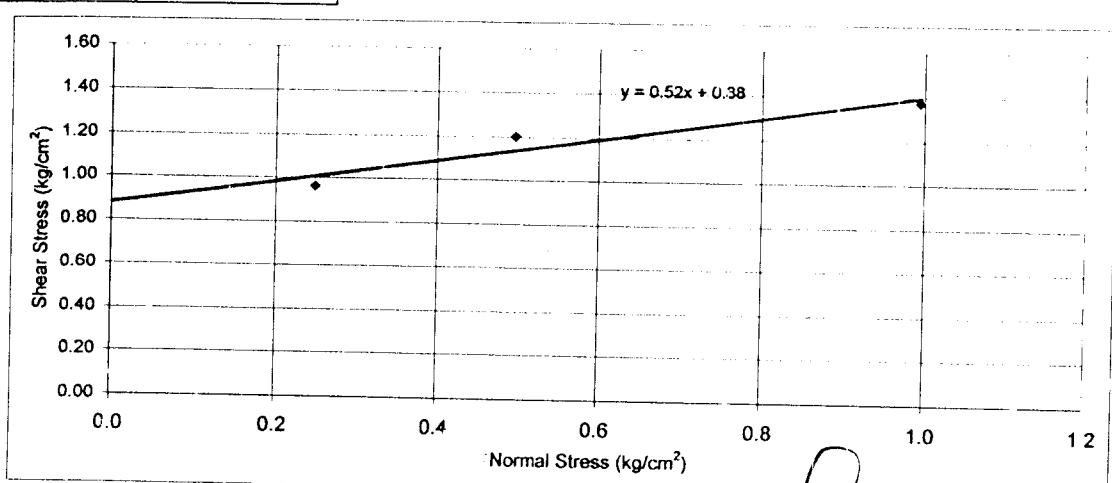
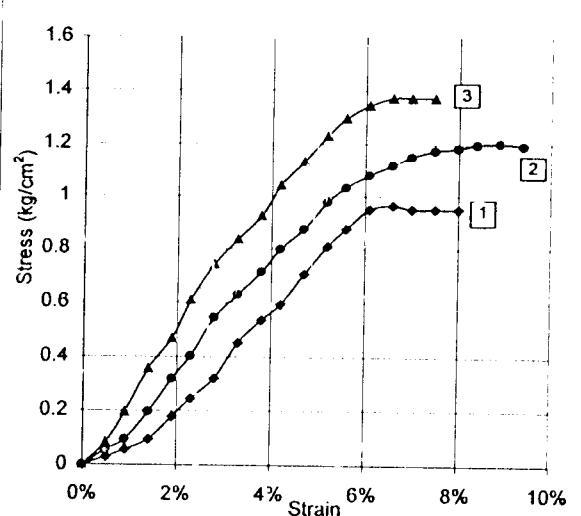
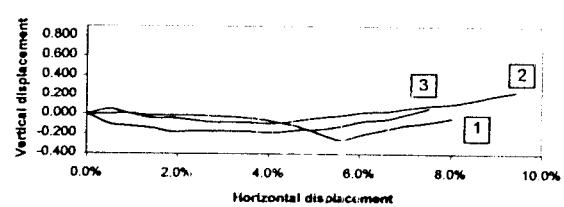
Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.46	12.43	12.45
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.31	21.86	21.59
Wt of Cup + Dry soil, gr	19.15	19.62	19.39
Water Content %	32.29	31.15	31.72
Average water content %	31.72		
Wt Soil + ring (gr)	203.32	201.67	199.98
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.815	1.792	1.769
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.378	1.360	1.343
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.964	1.204	1.373

Angle Of Internal friction, φ =	27.5 °
Cohesion =	0.88 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

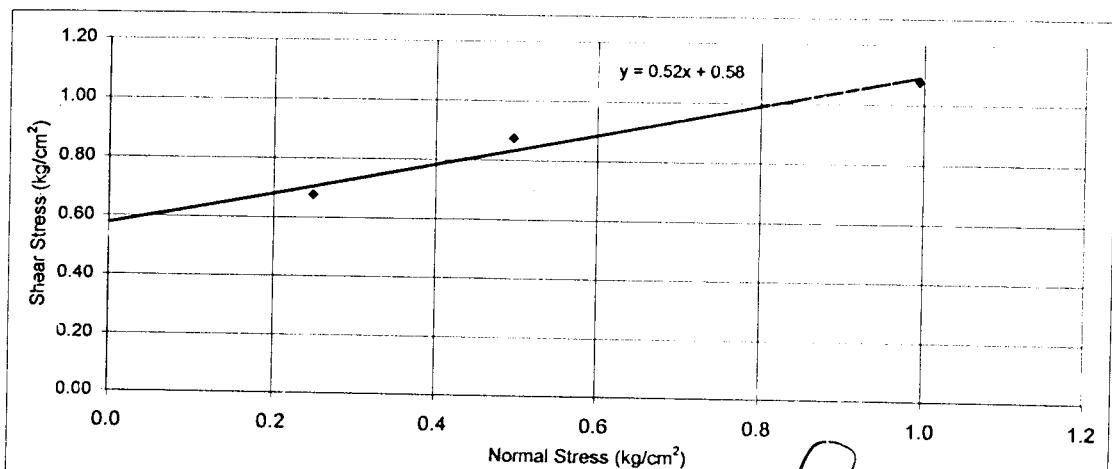
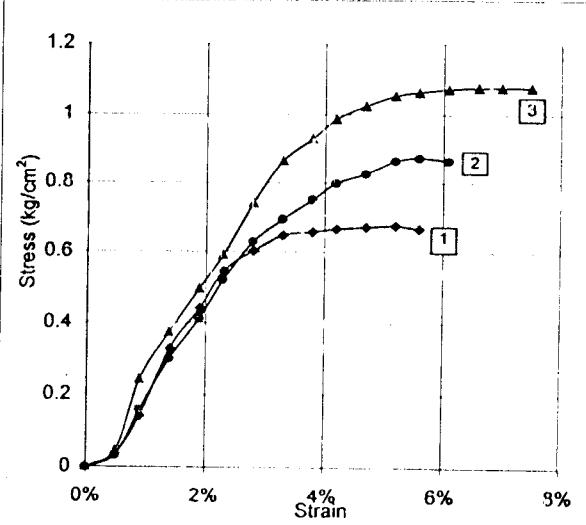
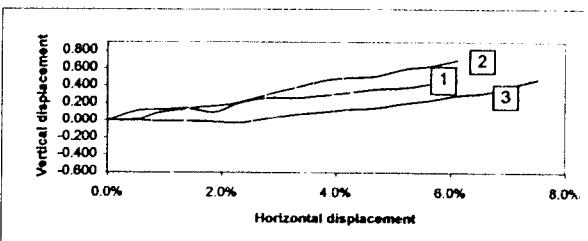
Date : 13 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 0 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.59	21.83	21.71
Wt of Cup + Wet soil, gr	31.54	32.06	31.80
Wt of Cup + Dry soil, gr	29.13	29.55	29.34
Water Content %	31.96	32.51	32.24
Average water content %	32.24		
Wt Soil + ring (gr)	201.26	203.46	202.72
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.787	1.816	1.806
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.351	1.373	1.366
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.677	0.875	1.077

Angle Of Internal friction, φ =	27.5 °
Cohesion =	0.58 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edi Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

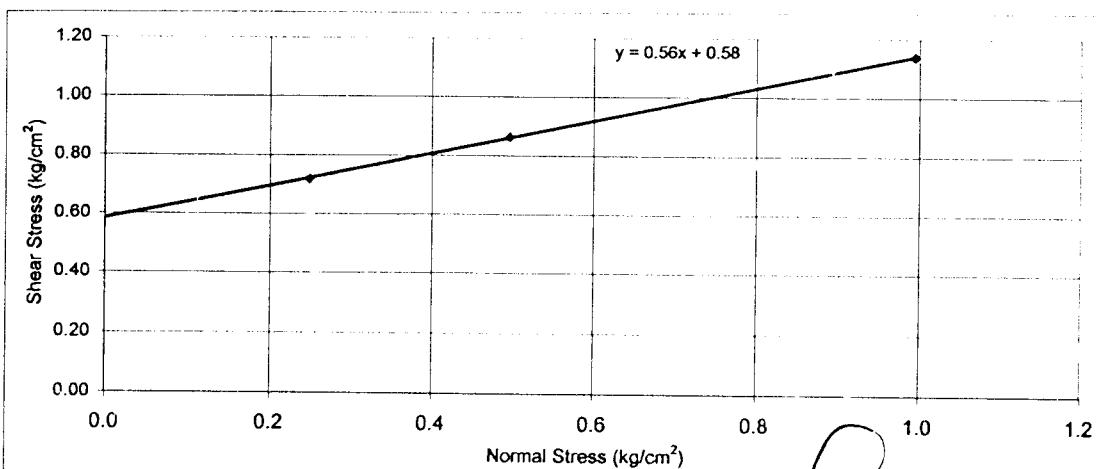
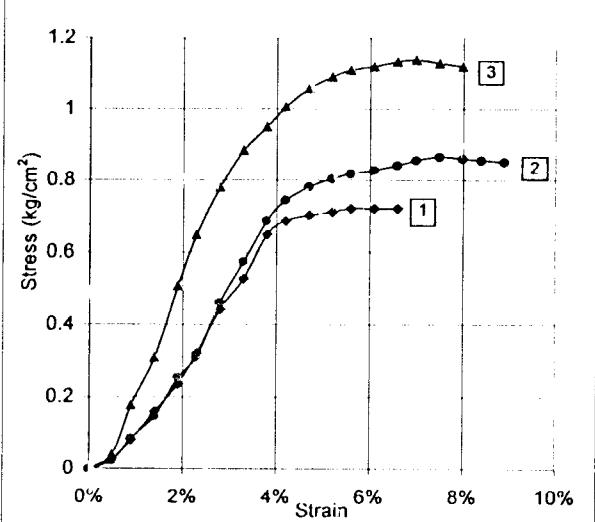
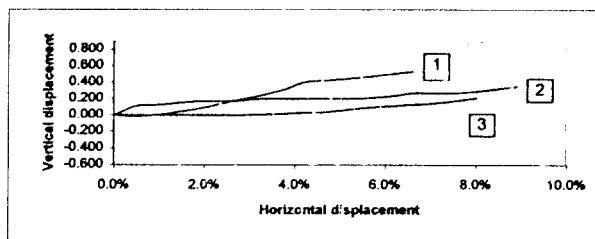
Date : 20 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 6 %
 Pemeraman : 14 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.47	21.33	21.40
Wt of Cup + Wet soil, gr	29.15	27.49	28.32
Wt of Cup + Dry soil, gr	27.3	26.03	26.67
Water Content %	31.73	31.06	31.40
Average water content %	31.40		
Wt Soil + ring (gr)	203.75	203.78	203.26
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.820	1.821	1.814
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.385	1.386	1.381
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.720	0.865	1.138

Angle Of Internal friction, φ =	29.2 °
Cohesion =	0.58 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

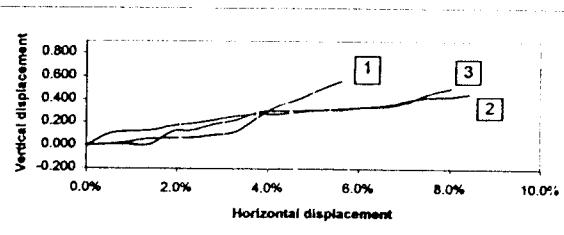
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 0 hari

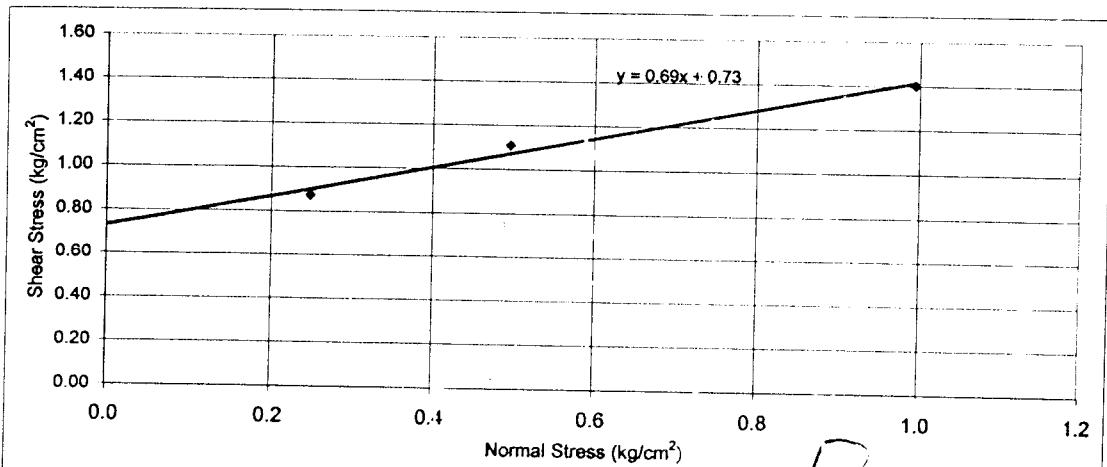
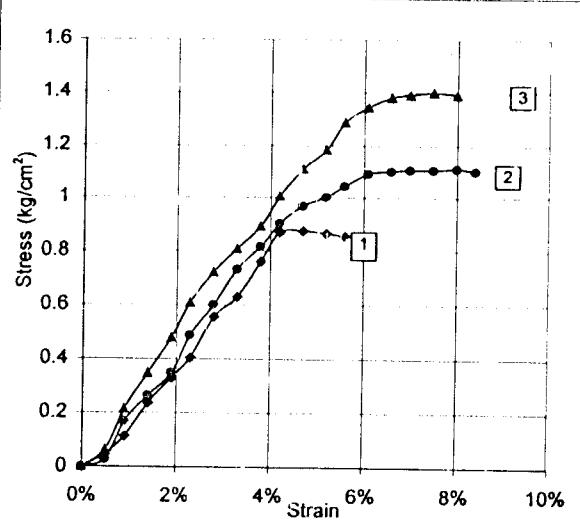
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div



Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.73	12.81	12.77
Wt of Cup + Wet soil, gr	20.38	21.06	20.72
Wt of Cup + Dry soil, gr	18.5	19.11	18.81
Water Content %	32.58	30.95	31.77
Average water content %	31.77		
Wt Soil + ring (gr)	200.62	202.58	201.57
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.778	1.805	1.791
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.349	1.370	1.359
Normal Stress σ (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.875	1.110	1.402

Angle Of Internal friction, φ =	29.7 °
Cohesion =	0.78 kg/cm ²



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

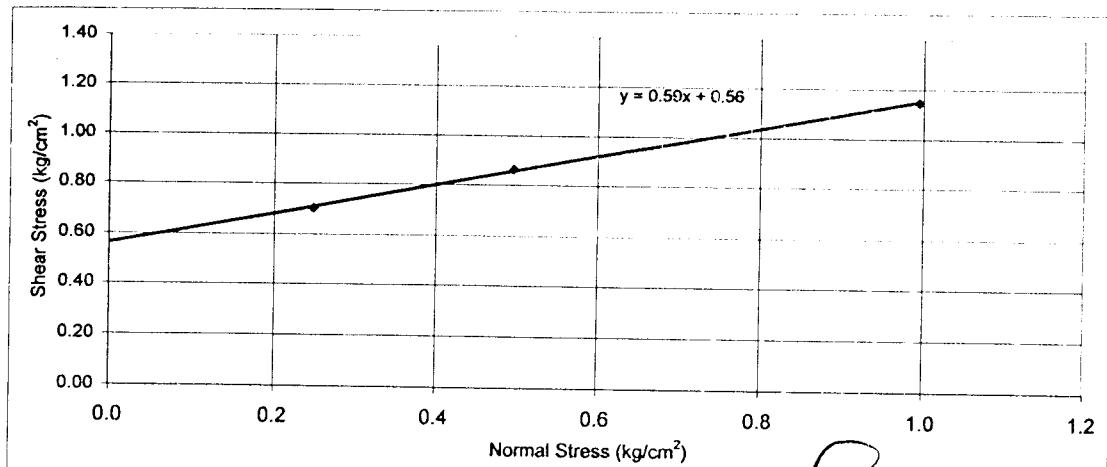
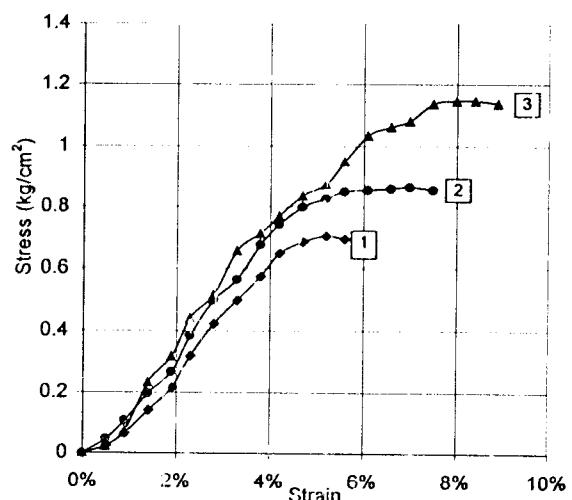
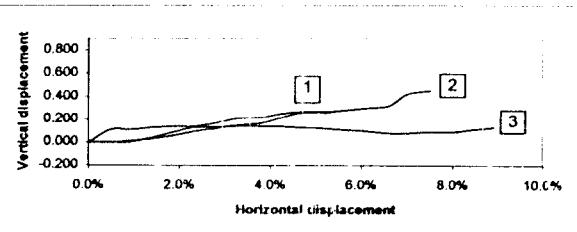
Date : 14 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 variasi : 8 %
 Pernermanan : 1 hari

Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.53	12.47	12.50
Wt of Cup + Wet soil, gr	21.09	20.5	20.80
Wt of Cup + Dry soil, gr	18.99	18.61	18.80
Water Content %	32.51	30.78	31.65
Average water content %	31.65		
Wt Soil + ring (gr)	201.45	203.26	204.52
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.789	1.814	1.831
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.359	1.378	1.391
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.705	0.865	1.148

Angle Of Internal friction, φ =	30.5 °
Cohesion =	0.56 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Puwantoro, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

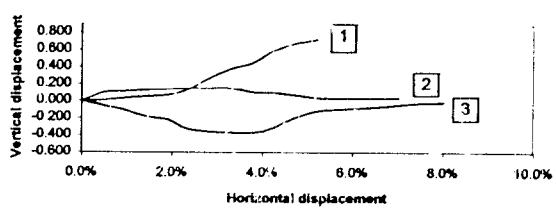
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 17 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Peneraman : 3 hari

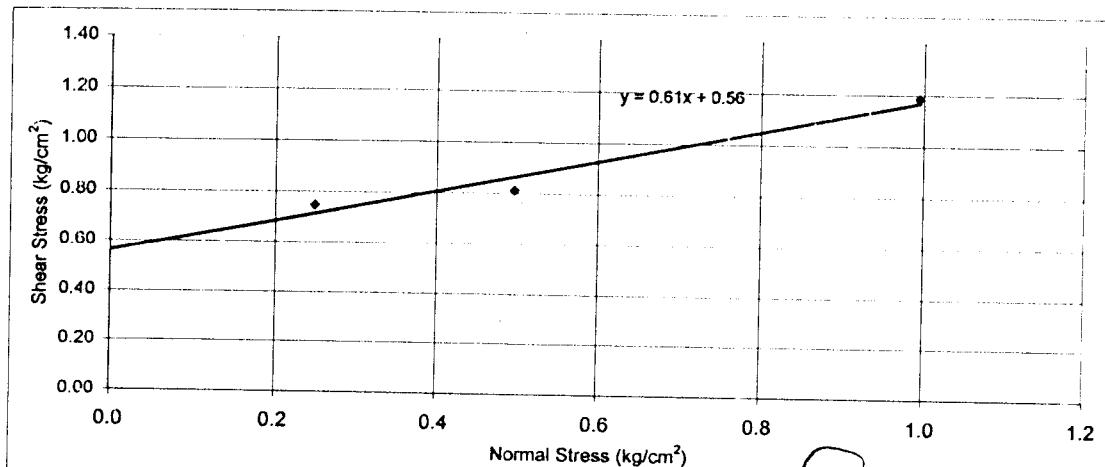
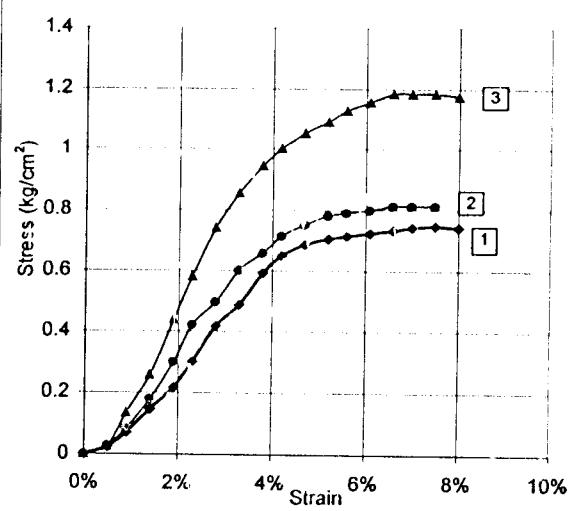
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm^2)	32.17
Ht. Lo (cm)	2.30
Vol (cm^3)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$



Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.69	22.35	22.02
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.82	31.03	30.93
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.55	28.9	28.73
Water Content %	33.09	32.52	32.81
Average water content %	32.81		
Wt Soil + ring (gr)	200.12	202.32	202.15
Wet Unit wt (gr/cm^3)	1.771	1.801	1.799
Dry Unit wt (gr/cm^3)	1.333	1.356	1.355
Normal Stress σ_n (kg/cm^2)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm^2)	0.748	0.814	1.185

Angle Of Internal friction, ϕ =	31.4 °
Cohesion =	0.56 kg/cm^2



Kepala laboratorium,

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

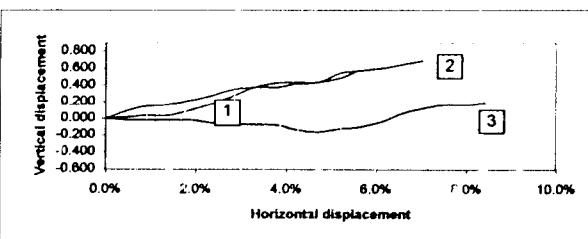
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngantakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 28 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 7 hari

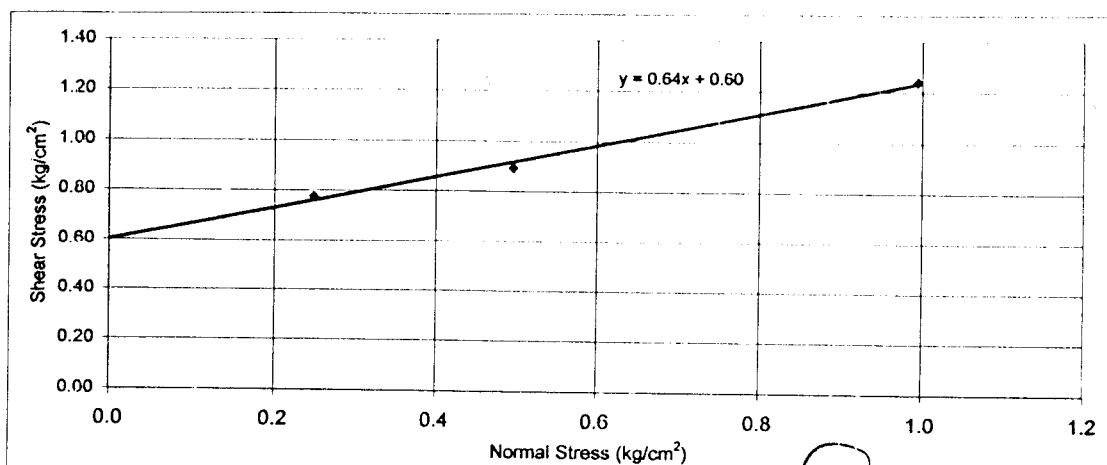
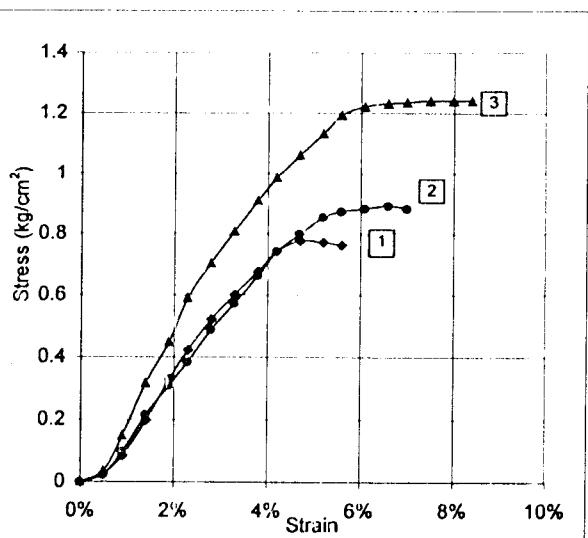
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$



Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.8	21.71	21.76
Wt of Cup + Wet soil, gr	30.64	29.18	29.91
Wt of Cup + Dry soil, gr	28.48	27.37	27.93
Water Content %	32.34	31.98	32.16
Average water content %	32.16		
Wt Soil + ring (gr)	203.97	202.67	202.56
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.823	1.806	1.804
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.379	1.367	1.365
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.776	0.894	1.242

Angle Of Internal friction, φ =	32.6 °
Cohesion =	0.60 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES, DEA.



LABORATORIUM MEKANIKA TANAH
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

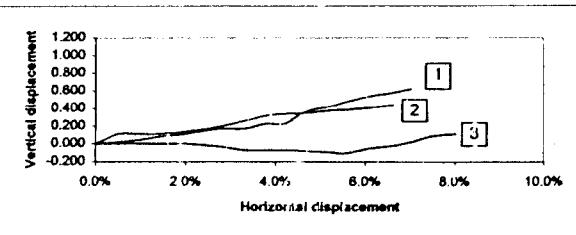
DIRECT SHEAR TEST

Project : Tugas Akhir
 Location : Pereng, Ngentakrejo, Lendah, Kulon Progo
 Kedalaman : 1.5 m
 Jenis Tanah : Ekspansif

Date : 21 Februari 2007
 Tested by : Nur Cholis
 Variasi : 8 %
 Pemeraman : 14 hari

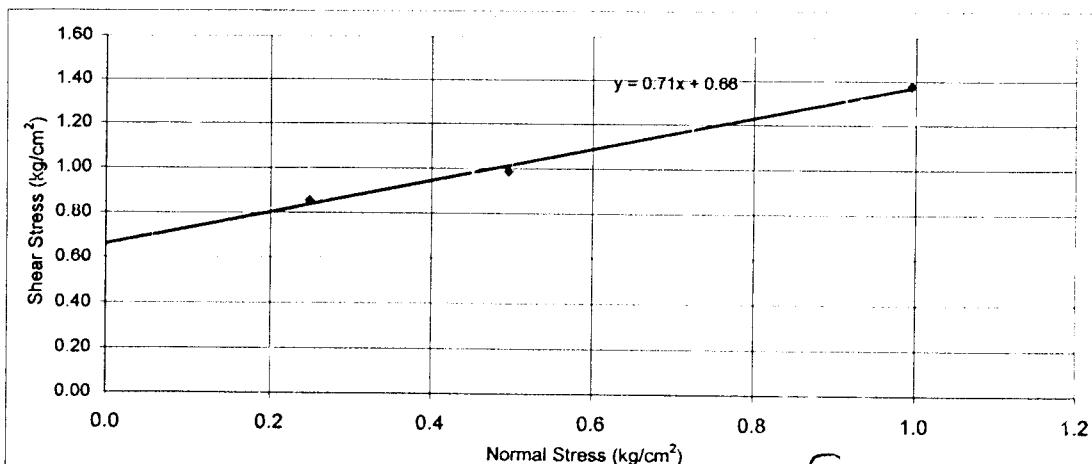
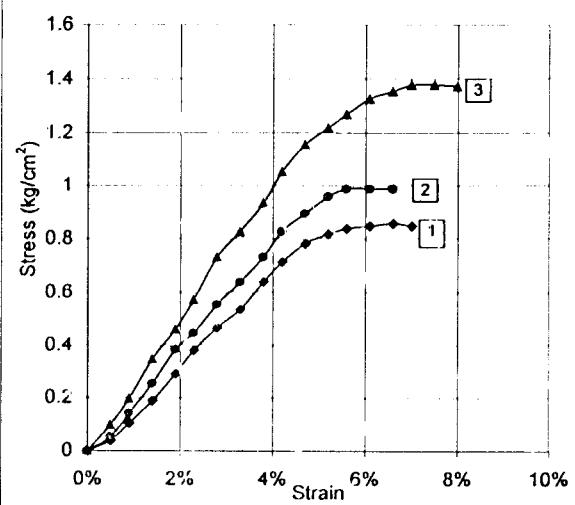
Sample data	
diameter (cm)	6.40
Area (cm ²)	32.17
Ht,Lo (cm)	2.30
Vol (cm ³)	73.99
Wt ring (gr)	69.06

$$LRC = 0.3C26 \text{ kg/div}$$



Water Content			
Wt Container (cup), gr	12.95	12.81	12.88
Wt of Cup + Wet soil, gr	23.51	22.59	23.05
Wt of Cup + Dry soil, gr	20.94	20.24	20.59
Water Content %	32.17	31.63	31.90
Average water content %	31.90		
Wt Soil + ring (gr)	204.20	201.36	204.09
Wet Unit wt (gr/cm ³)	1.826	1.788	1.825
Dry Unit wt (gr/cm ³)	1.384	1.356	1.384
Normal Stress σ _n (kg/cm ²)	0.249	0.497	0.995
Shear stress at failure τ (kg/cm ²)	0.856	0.988	1.378

Angle Of Internal friction, φ =	35.4 °
Cohesion =	0.66 kg/cm ²



Kepala laboratorium.

Dr. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA.