

**HALAMAN PENGESAHAN**

**TUGAS AKHIR**

**PENINGKATAN KUAT GEGER TANAH LEMPUNG  
YANG DISTABILISASI DENGAN BATU GAMPING  
DAN SEMEN PUTIH**

**Nama : Yogi Fridayana**

**No. Mhs. : 99 511 163**

**Nama : Teza Kusuma Ade Chandra**

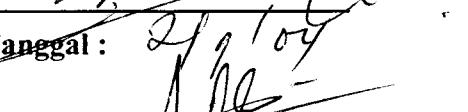
**No. Mhs. : 99 511 180**

**Telah diperiksa dan disetujui oleh**

**Ir. H. Ibnu Sudarmadji, MS.**

**Dosen Pembimbing I**

**Tanggal :**

**Ir. Akhmad Marzuko, MT.**

**Dosen Pembimbing II**

**Tanggal : 29. 09. 2004**

M U T T U

"Hai orang-orang yang beriman, jadikanlah sabar dan sholat sebagai penolongmu, sesungguhnya Allah beserta orang-orang yang sabar".

(Qs : Al - Baqarah, 153)



"Dan janganlah kamu mengikuti hawa nafsu, karena ia akan menyesatkan kamu dari jalan Allah".

(Qs : As - Shaad, 26)



Sebuah kebahagiaan apabila kita mampu membuat tersenyum pada wajah yang kita sayangi.

(RA.Kartini)



Bahwa selalu saja ada sisi baik dalam diri yang bisa kita manfaatkan. Temui, tumbuhkan keyakinan akan apa yang terbaik tadi. Lalu, berfikirlah, berusahalah dan Akhirnya bertindaklah dalam bingkai pemikiran tentang yang terbaik tadi.

(Henry Ford)

Bila ini bisa dikatakan sebuah karya, kupersembahkan untuk yang tercinta dan yang selalu memastikanku untuk jadi lebih baik :

Papa, untuk semua dorongan materiil maupun spiritual sehingga aku berhasil menyelesaikan skripsi ini.

Mama alm., untuk ribuan doa yang engkau lantunkan dan kebesaran hatimu untuk selalu bisa memaafkan aku.

Nico & Maya, untuk kesediaannya menjadi tempatku berbagi cerita ketika aku merasa asing dibumiku ini.

Mas Ndang & Yu Nie, untuk doa dan nasehatnya selama ini.

Keluarga besar Plumbon & Trajaya, untuk segala doa, perhatian dan kasih sayangnya.

Teza, untuk kerjasama yang terjalin selama proses penyusunan skripsi ini, and "Welcome to the jungle".

Sahabat<sup>2</sup> terbaikku, Kang Edi "Lulus Kang!", Isroh "Thanks bantuannya", Yohan "Kpn turun gunung?", Choir & ..... "Never been afraid to fall in love, Love will find you if you try", Arif "Bali Nda!", Jimmy "Selamat dtg kembali di Jogja", Wicak & Lia "Kapan nikahnya?", Sigit Cool "Mbayar listrik Dul", Bang "Kpn ke Jogja?", Popiet, Noer, Dewi, Niken(Gadhi keritiku), Nino, Agung, Husni, David, Otok, Gopunk, yang telah mengantarkan aku pada sebuah persahabatan yang "luar biasa" indah.

Teman<sup>2</sup> Concat 129 A, Ka Ena "Kpn lulus?", Yaya, Elly, Syam "Kpn ke Bromo bareng?", Woro "Maafkan aku bila tak sengaja lukai hatimu", Tiga, Lala, yang telah menghadirkan keceriaan padaku, entah kapan ini akan terulang lagi.

Teman<sup>2</sup> Lab Mektan, Mas Sugi, Andi, Fauzan, Wisnu, Triyadi, Muhibb, Yoni, Mas Nanang, untuk kerjasamanya selama di lab.

Komunitas Bebek Goreng & Sambel Korek "SIMPATIK",  
Pa Epul, Mbak Fani "Makasih petuah bijaknya", Anis, Rizal,  
Paldi & Toni "Bebek yg empuk ya", untuk doa dan  
dukungannya.

Teman<sup>2</sup> baruku di ELTI, Mr. Sembiring, Elisa, Miss Tita  
"Lucu juga mottonya", Amel "Izinkan aku tuk hadir dalam  
taman hatimu", .... & Nita, Retno, Yanti, Paris, Fifi, ...  
Tubit, Ardan, Idham, Opix, kehadiran kalian cukup memberi  
arti walau hanya sejenak.

Jogja, Agustus 2004  
Yogi Fridayana

Kucurahkan semua pikiran dan tenagaku untuk hasilkan karya terbaik,  
semua kupersembahkan untuk orang-orang yang menyayangiku,  
membuatku untuk lebih tegar arungi hidup (**TEZA**);

**Papa** untuk semua doa dan dukungan materiil sehingga aku dapat  
Selesai skripsi ini,

**Abdullah** untuk curahan kasih sayang dan doanya sehingga aku dapat lebih tegar  
Dan tegas hadapi cobaan hidup ini,

**Dek Setty** yang isi hidupku dengan canda dan tawa buat hidupku lebih berwarna  
“Cepet-cepet nyusul aku wisuda ya, ojo kakéhan dolan wae”

**Yogi** atas semua kerja sama dan petualangannya

“Lulus.... Nda, Welcome to The Wild World and Never Give Up, Oche?...”

**Istek** “Thanks for your help, Tanpa loe lab guwe nggak kelar”,

**Kong Edi** untuk semua bimbingan dan bantuannya “Terus berjuang selama masih ada  
kemauan pasti ada jalan”,

buat semua yang kau lakukan, temani aku di saat aku goyah

“Kuliah sing sregep, aku yakin kamu bisa... Thanks for all aku enggak akan melupakan apa  
yang telah kau lakukan...”

**Gopunk** untuk bantuannya “Semua yang terjadi bukan salah siapa-siapa, semua hanya  
batu yang mengganjal jalan hidupku”,

**Otek** “Obatnya diminum teratur ya.... Ben waras”,

**Habibah** “Semoga betah di BRI yo, salam kanggo penjual gula....”

**Choir** “Never give up man, teruskan pengembaranmu dari satu kursus ke kursus yang lain”,  
“Kapan-kapan kita ke Bali, Nda”

**Vicke, Dewi imoetz, Noer** “Ayo kejar terus dosennya... jangan menyerah sampe titik darah  
penghabisan, kalian pasti bisa.... Jaya terus Trio Kwek-Kwek”

**Dek Niken** buat semua perhatiannya dan nasehat spiritualnya “TA-nya dikerjain  
dengan serius ya, biar cepet lulus” **David** dan **Ika** “Yang tabah ya.. semua hanya cobaan  
kecil dari Sang Illahi”

**David** “Jangan lupa kuliah dab...salam buat Vigu”, **Tato** “Kowe ki saiki nangendi, ora  
ono kabare... Kapan maen PS lagi? Kamu lawan PS terberat yang pernah kukalahikan”,

**Rasjana** “Woiii.... Serius kuliah, ojo kakéhan dolan wae”

**Husni, Agung, Wicak, Sigit** “Wisuda bareng .....oche?”

**Mas Sugi**, Temen-temen lab Mektan **Andi, Fouzian, Mbok Wati, Mas Nanang, Fauzi**,  
dan **Fauzi** untuk semua bantuannya.

**Rully**, **Rully** atas semua petualangan baru yang kalian berikan padaku, berikan rasa  
percaya diri untuk hadapi hari esok.

Buat komunitas Condong Catur yang ngebantu ngilangin stressku ngerjain Skripsi  
**Kak Errna** “Kapan nyusul Wisuda.....Mbok yang serius ngerjain Ta-nya...”

**Tyati, Woro, Syam, Lani, Elly** “Kapan-kapan kita piknik lagi”

**Vaya** untuk nasihatnya jadikan aku lebih berani di tengah kesunyian yang  
tersembunyi “smile dunk,...”

**Rofiq** yang telah sudi ndengerin semua teriakan hati dikala tak ada lagi lentera  
yang menyinari jalanku.

**Bu Hartikah, Pak Tutugo, Vony** dan **Bony** untuk semua doa yang telah terucap  
buat aku lebih dewasa hadapi kerasnya hidup ini.

**Seklia** yang pernah menjadi lentera hatiku, walau tak slalu bercahaya irangi  
keimana aku melangkah mencoba untuk menggali makna kehidupan  
“Jalani skenario hidup ini dengan tabah dan ikhlas..manusia cuma bisa merencanakan tapi  
Tuhan yang menentukan, thanks udah jadikan aku taman di hatimu.”

#### BUAT TEMEN-TEMEN ADVENTURER X:

“Ingin my prend, scribu jalan ke Roma bukan hanya jalan wates, Rasah dipikir  
bocahie panceun ngono”, “Janganlah kau jadi orang merugi, penyesalan selalu berada di  
belakang”, **Edi** “Tetaplah menjadi orang yang tabah karena orang tabah disayang Tuhan”,

**Aulta** “Ingin semua itu perlu adanya penegasan, be real man”, **Ganteng** “Jadilah petani  
sejati... sing penting mangan”

**Adi** untuk jadi lawan PS yang lumayan tangguh “Sesuk nek nikah awas nek ora  
ngundang aku! Dan thanks udah ngajari aku Autocat kilat”

**Lia** “Semoga kau dapatkan apa yang kau harapkan selama ini”

**Dewi**, **Rita**, **Evi**, **Nani**, **Shinta**, “Kapan nie maen bareng lagi?”

## KATA PENGANTAR



*Assalaamu 'alaikum Wr.Wb.*

*Alhamdulillaahirobbil 'alamiin*, puji syukur penyusun panjatkan kehadirat ALLAH SWT yang telah melimpahkan rahmat dan hidayah-Nya sehingga dapat menyelesaikan tugas akademik yang berupa Tugas Akhir. Tak lupa shalawat serta salam kepada Nabi Muhammad SAW yang telah membawa umat manusia dari jaman kegelapan menuju jalan yang benar.

Tugas Akhir ini dilaksanakan sebagai persyaratan untuk menyelesaikan jenjang strata satu (S1) di Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta. Selama penyusunan Tugas akhir penyusun tidak lepas dari hambatan dan rintangan. Namun berkat dorongan dan bantuan dari berbagai pihak akhirnya penyusun dapat menyelesaikan Tugas akhir ini.

Untuk itu kiranya tidak berlebihan jika pada kesempatan ini penyusun ingin menyampaikan ungkapan terima kasih kepada:

1. Bapak Prof. Ir. H. Widodo, MSCE, Ph.D, selaku Dekan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia,
2. Bapak Ir. H. Munadhir, MS, selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia,
3. Bapak Ir. H. Ibnu Sudarmadj, MS, selaku Dosen Pembimbing I,
4. Bapak Ir. Ahmad Marzuko, MT, selaku Dosen Pembimbing II,

5. Bapak DR. Ir. Edy Purwanto, CES. DEA, selaku dosen Pengaji,
6. Bapak Ir. H. A. Halim Hasmar, MT selaku Kepala Laboratorium Mekanika Tanah Universitas Islam Indonesia,
7. Teman-teman di laboratorium Mekanika Tanah,
8. Semua pihak yang telah membantu penyusun selama pelaksanaan dan penyusunan Tugas akhir.

Penyusun menyadari bahwa laporan ini masih jauh dari kesempurnaan. Oleh karena itu penyusun terbuka menerima kritik dan saran untuk perbaikan di masa yang akan datang. Akhirnya besar harapan penyusun semoga laporan ini dapat bermanfaat bagi penyusun dan bagi kita semua. *Amiin*.

*Wassalaamu 'alaikum Wr. Wb.*

Yogyakarta, Agustus 2004

Penyusun

## DAFTAR ISI

<b>Halaman Judul.....</b>	i
<b>Lembar Pengesahan.....</b>	ii
<b>Halaman Motto.....</b>	iii
<b>Halaman Persembahan.....</b>	iv
<b>Kata Pengantar.....</b>	vi
<b>Daftar Isi.....</b>	viii
<b>Daftar Gambar.....</b>	xiv
<b>Daftar Tabel.....</b>	xvi
<b>Daftar Lampiran.....</b>	xix
<b>Intisari.....</b>	xx
<b>BAB I PENDAHULUAN.....</b>	1
1.1 Latar Belakang.....	1
1.2 Tujuan Penelitian.....	3
1.3 Manfaat Penelitian.....	3
1.4 Batasan Masalah.....	3
1.5 Lokasi Penelitian.....	4
<b>BAB II TINJAUAN PUSTAKA.....</b>	5
2.1 Penelitian mengenai tanah lempung.....	5
<b>BAB III LANDASAN TEORI.....</b>	9
3.1 Tanah.....	9
3.1.1 Umum.....	9
3.1.2 Klasifikasi Tanah.....	9

5.1.1.1 Pengujian Hidrometer.....	33
5.1.1.2 Pengujian Analisis Saringan.....	34
5.1.2 Sifat Mekanis Tanah.. .....	35
5.1.2.1 Pengujian Kadar Air.....	35
5.1.2.2 Pengujian Berat Jenis.....	35
5.1.2.3 Pengujian Batas Konsistensi Tanah.....	35
5.1.2.4 Pengujian Pemadatan .....	35
5.1.2.5 Pengujian Geser Langsung .....	36
5.1.2.6 Pengujian Triaksial Tipe UU .....	36
5.2 Pengujian Tanah Asli Dicampur Bahan Stabilisasi .....	37
5.2.1 Pengujian Batas Konsistensi .....	37
5.2.1.1 Tanah Asli Dicampur Batu Gamping .....	37
5.2.1.2 Tanah Asli Dicampur Semen Putih .....	37
5.2.2 Pengujian sifat Rekayasa .....	38
5.2.2.1 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	38
5.2.2.2 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	39
5.2.2.3 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	39
5.2.2.4 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	40

5.2.2.5 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping Dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	40
5.2.2.6 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping Dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	41
5.2.2.7 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping Dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	41
5.2.2.8 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping Dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	42
5.2.2.9 Uji geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	42
5.2.2.10 Uji geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	42
5.2.2.11 Uji geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	43
5.2.2.12 Uji geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	44
5.2.2.13 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	44
5.2.2.14 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	45
5.2.2.15 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih Dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	45

5.2.2.16 Uji Triksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	46
<b>5.3 Analisis Kuat Geser .....</b>	<b>46</b>
5.4 Pengujian Tanah asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih .....	49
5.4.1 Uji Geser Langsung Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari .....	49
5.4.2 Uji Triksial Tipe UU Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari .....	49
5.5 Analisis Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari .....	50
<b>BAB VI PEMBAHASAN .....</b>	<b>52</b>
6.1 Klasifikasi Tanah .....	52
6.2 Sifat-Sifat Tanah Dicampur Dengan Batu Gamping dan Semen Putih .....	53
6.2.1 Batas-Batas Konsistensi .....	53
6.2.2 Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Batu Gamping .....	55
6.2.3 Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Semen Putih .....	57

6.2.4 Analisis Perbandingan Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Batu Gamping dan Semen Putih .....	59
6.2.5 Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih .....	60
<b>BAB VII KESIMPULAN DAN SARAN .....</b>	<b>63</b>
7.1 Kesimpulan .....	63
7.2 Saran .....	64
<b>Daftar Pustaka.....</b>	<b>65</b>

**Lampiran**

Gambar 6.7	Grafik Nilai Kuat Geser Tanah Lempung dengan Variasi Batu Gamping dan Semen Putih pada Prosentase 9%.....	60
Gambar 6.8	Hubungan Nilai Kuat Geser dan Waktu Pemeraman pada Campuran Tanah + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih dengan Uji Geser Langsung.....	61
Gambar 6.9	Hubungan Nilai Kuat Geser dan Waktu Pemeraman pada Campuran Tanah + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih dengan Uji Triaksial Tipe UU.....	61

## DAFTAR TABEL

Tabel 3.1 Sistem Klasifikasi Tanah <i>Unified</i> Untuk Tanah Lempung .....	11
Tabel 3.2 Komposisi Kimia <i>White Cement</i> .....	28
Tabel 4.1 Sampel Tanah Asli .....	31
Tabel 4.2 Sampel Tanah + Batu Gamping dan Sampel Tanah + Semen Putih .....	31
Tabel 4.3 Sampel (Tanah + Batu Gamping + Semen Putih) .....	31
Tabel 5.1 Hasil Pengujian Hidrometer.....	34
Tabel 5.2 Hasil Pengujian Analisis Saringan .....	34
Tabel 5.3 Hasil Pengujian Berat Jenis.....	35
Tabel 5.4 Hasil Pengujian Batas Konsistensi Tanah .....	35
Tabel 5.5 Hasil Pengujian Batas konsistensi Tanah Diampur Batu Gamping .....	37
Tabel 5.6 Hasil Pengujian Batas konsistensi Tanah Diampur Semen Putih .....	37
Tabel 5.7 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	38
Tabel 5.8 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	39
Tabel 5.9 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	39
Tabel 5.10 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu	

Gamping dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	40
Tabel 5.11 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	40
Tabel 5.12 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	41
Tabel 5.13 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	41
Tabel 5.14 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu	
Gamping dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	42
Tabel 5.15 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	42
Tabel 5.16 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	43
Tabel 5.17 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	43
Tabel 5.18 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 14 Hari .....	44
Tabel 5.19 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari .....	44
Tabel 5.20 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 3 Hari .....	45
Tabel 5.21 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen	
Putih dengan Masa Pemeraman 7 Hari .....	45

Tabel 5.22 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih dengan Masa Pemerasan 14 Hari .....	46
Tabel 5.23 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli <i>Disturbed</i> Berdasarkan Uji Geser Langsung .....	47
Tabel 5.24 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli <i>Disturbed</i> Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU .....	47
Tabel 5.25 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Geser Langsung .....	47
Tabel 5.26 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU .....	48
Tabel 5.27 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Geser Langsung .....	48
Tabel 5.28 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU .....	48
Tabel 5.29 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih .....	49
Tabel 5.30 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Berdasarkan Uji Geser Langsung .....	50
Tabel 5.31 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Berdasarkan Uji Geser Langsung .....	50
Tabel 5.32 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU .....	51

## **DAFTAR LAMPIRAN**

- Lampiran 1 Data Pengujian Berat Jenis dan Kadar Air
- Lampiran 2 Data Pengujian Batas Konsistensi Tanah
- Lampiran 3 Data Pengujian *Grain Size Analysis*
- Lampiran 4 Data Pengujian Pemadatan Tanah
- Lampiran 5 Data Pengujian Geser Langsung
- Lampiran 6 Data Pengujian Triaksial Tipe UU
- Lampiran 7 Data Pengujian Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU Pada Campuran Optimum
- Lampiran 8 Kartu Peserta Tugas Akhir

## ***INTISARI***

*Tanah Lempung merupakan tanah yang secara fisik dan teknis kurang memenuhi persyaratan untuk pekerjaan bangunan, karena memiliki kekuatan yang rendah dan pengembangan yang cukup besar. Untuk itu diperlukan usaha perbaikan dengan cara stabilisasi tanah untuk mencapai persyaratan teknis tertentu.*

*Penelitian ini mencoba menganalisis besarnya kuat geser tanah lempung dengan penambahan batu gamping dan semen putih yang dilakukan dengan berbagai macam pengujian di Laboratorium Mekanika Tanah, Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta. Sampel tanah lempung diambil dari daerah Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah. Penambahan batu gamping dan semen putih masing-masing 0%, 3%, 6%, 9%, 12% dan 15% terhadap berat kering tanah dengan waktu pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari.*

*Dari hasil penelitian menunjukkan bahwa tanah asli yang telah dicampur dengan batu gamping mengalami peningkatan kuat geser maksimum pada penambahan batu gamping 9% yaitu sebesar 92,176% pada pengujian Geser Langsung, dan 380,721% pada pengujian Triaksial Tipe UU. Pada tanah asli yang telah dicampur dengan semen putih mengalami peningkatan kuat geser maksimum pada penambahan semen putih 15% yaitu sebesar 313,694% pada pengujian Geser Langsung, dan 648,438% pada pengujian Triaksial Tipe UU. Pada tanah asli yang telah dicampur dengan 9% batu gamping dan 15% semen putih mengalami peningkatan kuat geser maksimum sebesar 271,175% pada pengujian Geser Langsung, dan 848,549% pada pengujian Triaksial Tipe UU. Peningkatan kuat geser maksimum ini terjadi pada masa pemeraman 14 Hari.*

## **BAB I**

### **PENDAHULUAN**

#### **1.1 Latar Belakang**

Tanah mempunyai peranan sangat penting dalam pekerjaan bangunan, baik sebagai bahan bangunan seperti tanggul dan bendungan atau sebagai pendukung bangunan diatasnya seperti pada jalan raya, jalan rel dan gedung. Untuk itu tanah harus memenuhi persyaratan kualitas baik secara fisik maupun teknis. Namun tidak semua tanah dalam keadaan aslinya, memenuhi persyaratan kualitas yang diinginkan.

Lempung adalah tanah yang secara fisik dan teknis kurang memenuhi persyaratan untuk pekerjaan bangunan. Tanah lempung merupakan akumulasi partikel mineral yang lemah ikatan antara partikelnya, yang terbentuk karena pelapukan dari batuan. Diantara partikel-partikel terdapat ruang kosong disebut pori-pori (*void space*) yang berisi air atau udara. Ikatan yang lemah antara partikel-partikel tanah disebabkan oleh pengaruh karbonat atau oksida yang bersenyawa diantara partikel-partikel tersebut, atau dapat juga disebabkan oleh adanya material organik.

Sifat-sifat tanah lempung yang kurang baik untuk bangunan diantaranya adalah kekuatannya rendah dan pengembangannya yang cukup besar, sehingga lempung tersebut merupakan tanah yang secara fisik dan teknis kurang memenuhi

persyaratan untuk pekerjaan bangunan. Untuk mengatasi permasalahan tersebut diperlukan usaha perbaikan sifat-sifat fisik dan sifat-sifat mekanis tanah untuk mencapai persyaratan teknis tertentu. Cara ini dikenal dengan stabilisasi tanah.

Stabilisasi tanah dilakukan dengan beberapa metoda, diantaranya dengan stabilisasi mekanis dengan cara pengaturan gradasi butiran tanah kemudian dilakukan proses pemadatan, atau dengan menambahkan bahan tambah tertentu agar tanah menjadi layak dipakai. Ada berbagai macam bahan tambah yang dapat digunakan sebagai bahan stabilisasi pada tanah lempung diantaranya dengan menggunakan batu gamping dan semen putih.

Batu gamping banyak terdapat di alam dalam jumlah yang tak terbatas. Dari segi ekonomi, batu gamping tergolong murah. Cara memperolehnya cukup mudah dan cara pengjerjaannya (cara memecahnya) tidak memerlukan alat-alat berat. Dalam penelitian ini, batu gamping diperoleh dari daerah Wonosari.

Semen putih merupakan bahan ikat hidrolik yang artinya bahwa semen putih bereaksi dengan air akan membentuk suatu batuan masa yang keras dan kedap air. Semen putih yang digunakan adalah produksi PT. Indocement Tunggal Prakarsa Tbk. Semen putih produksi Indocement merupakan satu-satunya semen putih yang diproduksi di Indonesia.

Untuk itu akan diangkat topik dalam penelitian tugas akhir ini dengan judul:

**“Peningkatan Kuat Geser Tanah Lempung yang Distabilisasi dengan Batu Gamping dan Semen Putih”.**

## **1.2 Tujuan Penelitian**

1. Mengetahui klasifikasi tanah berdasarkan sifat-sifat fisik dan mekanis tanah lempung yang berasal dari Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah.
2. Mengetahui pengaruh penambahan batu gamping dan semen putih terhadap batas-batas konsistensi tanah.
3. Mengetahui pengaruh penambahan batu gamping dan semen putih terhadap kuat geser tanah lempung.
4. Mencari prosentase optimum campuran tanah lempung dengan batu gamping dan semen putih yang dapat memberikan kuat geser maksimum.

## **1.3 Manfaat Penelitian**

Melalui penelitian ini diharapkan dapat diketahui pengaruh yang ditimbulkan oleh penambahan batu gamping dan semen putih terhadap mekanisme pada sifat fisik dan mekanis tanah lempung. Penelitian ini diharapkan dapat melengkapi pengetahuan yang ada tentang penggunaan batu gamping dan semen putih sebagai bahan stabilisasi tanah lempung sehingga dapat diaplikasikan kedalam kasus-kasus geoteknik yang ada di lapangan.

## **1.4 Batasan Masalah**

Batasan masalah pada penelitian ini adalah sebagai berikut ini;

1. Tanah yang digunakan adalah tanah lempung asal Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah.
2. Batu gamping yang digunakan berasal dari Wonosari, Yogyakarta.

3. Semen putih yang digunakan adalah semen putih Tiga Roda produksi PT. Indocement Tunggal Prakarsa Tbk.
4. Pembuatan sampel dilakukan dalam keadaan kering (*dry mixing*).
5. Penelitian hanya terbatas pada sifat fisik dan mekanis tanah lempung, tidak menganalisis unsur kimia tanah lempung.
6. Penambahan variasi bahan stabilisator terhadap berat kering tanah menggunakan prosentase 0%, 3%, 6%, 9%, 12%, dan 15%.
7. Waktu pemeraman atau *curing time* pada campuran tanah lempung dan semen putih dilakukan pada 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari.
8. Uji yang dilakukan adalah uji Geser Langsung dan uji Triaksial Tipe UU.

### **1.5 Lokasi Penelitian**

Pengujian sampel dilakukan di Laboratorium Mekanika Tanah, Universitas Islam Indonesia, jalan Kaliurang km. 14,4 Sleman, Yogyakarta.

## **BAB II**

### **TINJAUAN PUSTAKA**

#### **2.1 Penelitian Mengenai Tanah Lempung**

Pada penelitian terdahulu mengenai tanah lempung yang digunakan sebagai tinjauan pustaka antara lain :

1. Penelitian Muhammad Rully Anriady dan Youshef Hirapako (2002)

Penelitian ini berjudul “Stabilisasi Tanah Lempung Dengan Kalsit”. Tujuan penelitian adalah untuk mengetahui seberapa besar kemampuan kalsit sebagai stabilisator tanah lempung pada berbagai kadar kalsit. Dalam penelitian ini terdiri dari dua tahap. Tahap pertama adalah pengujian-pengujian karakteristik tanah dan pengujian untuk mencari kadar air optimum dan kadar kalsit yang menghasilkan berat volume kering maksimum. Variasi kadar kalsit yang digunakan adalah 0%, 2%, 4%, 6%, 8%. Kadar kalsit didapatkan dari pengujian tahap pertama yang menghasilkan berat volume kering maksimum. Pada tahap kedua dilakukan pengujian CBR, pengujian tekan bebas, dan pengujian geser langsung pada tanah dengan kadar kalsit yang menghasilkan berat volume kering maksimum.

Hasil penelitian menunjukkan kadar kalsit 6% dari berat kering tanah diperoleh berat volume kering maksimum sebesar  $1,3385 \text{ gr/cm}^3$  dan kadar air optimum sebesar 35,75%. Tanah dengan kadar kalsit 6% nilai batas plastis tanah asli sebesar 41,39% naik menjadi 42,83%. Nilai batas cair pada tanah asli sebesar

termasuk tanah lempung anorganik dengan plastisitas sedang sampai tinggi (Kelompok CH) menurut sistem *Unified*.

Berdasarkan hasil pengujian sifat mekanik untuk kondisi *Undisturb* tanah lempung Kasongan mempunyai nilai  $c=0,221\text{Kg/cm}^2$  dan nilai  $\phi=3,9^\circ$  (uji triaksial), serta nilai  $c=0,2539\text{Kg/cm}^2$  dan nilai  $\phi=19,73^\circ$  (uji tekan bebas). Sedang pada kondisi *disturb* ( $\omega_{opt}$ ) nilai  $c=0,790\text{Kg/cm}^2$  dan  $\phi=40,33^\circ$  (uji triaksial), serta nilai  $c=0,7946 \text{ kg/cm}^2$  dan  $\phi=7,79^\circ$  (uji tekan bebas).

### 3. Penelitian Marwan Hamdono Prasadja (2003)

Penelitian ini berjudul “Analisis Perubahan Parameter Kuat Geser Tanah Terhadap Kuat Dukung Tanah Lempung Dengan Variasi Campuran Kapur Karbid”. Sampel tanah adalah tanah lempung Sedayu dan bahan yang digunakan kapur karbid. Pengujian yang dilakukan adalah untuk memperoleh data parameter kuat geser tanah dan telah disesuaikan dengan standar ASTM. Perhitungan daya dukung tanah dilakukan dengan metode Terzaghi. 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 kohesi ( $c$ ) dan sudut geser dalam ( $\phi$ ) 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 diperoleh adalah pada *curing time* 0 hari nilai  $q_u$  adalah  $25,079 \text{ kg/cm}^2$ , *curing time* 7 hari meningkat sebesar 66,12% yaitu  $368,25 \text{ kg/cm}^2$ , *curing time* 14 hari meningkat sebesar 66,94% yaitu  $379,16$

kg/cm<sup>2</sup>, curing time 21 hari meningkat sebesar 77,23% yaitu 584,405 kg/cm<sup>2</sup>, curing time 28 hari meningkat sebesar 85,35% yaitu 950,12 kg/cm<sup>2</sup>.

#### 4. Penelitian Meilya S. dan Beny S. (1997)

Penelitian ini berjudul “ Analisis Daya Dukung Tanah Lempung Terhadap Penambahan Clean Set Cement ”. Dimana sampel tanah diambil dari Daerah Pleret, Bantul, Yogyakarta dengan variasi penambahan *clean set cement* sebesar 0%, 2%, 2.4%, 2.5%, 3%, 4%, 5%, dan 6%. Melalui pengujian geser langsung dan uji tekan bebas pada sampel tanah diperoleh data-data yang kemudian dipergunakan untuk menghitung daya dukung dengan Rumus Terzaghi.

Dari hasil penelitian ini diperoleh daya dukung tanah yang maksimum adalah pada penambahan *clean set cement* 2.5% dari berat sampel tanah.

Permasalahan yang akan diteliti adalah mengenai peningkatan kuat geser tanah lempung yang distabilisasi dengan batu gamping dan semen putih, dengan sampel tanah berasal dari daerah Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah.

## **BAB III**

### **LANDASAN TEORI**

#### **3.1 Tanah**

##### **3.1.1 Umum**

Dalam pandangan teknik sipil, tanah adalah himpunan mineral, bahan organik, dan endapan-endapan yang relatif lepas (*loose*), yang terletak diatas batuan dasar (*bed rock*). Pembentukan tanah dari batuan induknya, dapat berupa proses fisik maupun kimia. Proses fisik dapat terjadi akibat adanya pengaruh erosi, angin, air, es, manusia, atau hancurnya partikel tanah akibat perubahan suhu atau cuaca, sedangkan proses kimia dapat terjadi oleh pengaruh oksigen, karbon dioksida, air (terutama yang mengandung asam atau alkali).

Istilah pasir, lempung, lanau atau lumpur digunakan untuk menggambarkan ukuran partikel pada batas yang telah ditentukan. Kebanyakan jenis tanah terdiri dari banyak campuran lebih dari satu macam ukuran partikelnya. Tanah lempung belum tentu terdiri dari partikel lempung saja. Akan tetapi, dapat bercampur dengan butir-butir ukuran lanau maupun pasir dan mungkin juga terdapat campuran bahan organik.

##### **3.1.2 Klasifikasi Tanah**

Sistem klasifikasi digunakan untuk mengelompokkan tanah-tanah sesuai dengan perilaku umum dari tanah pada kondisi fisis tertentu. Tanah-tanah yang

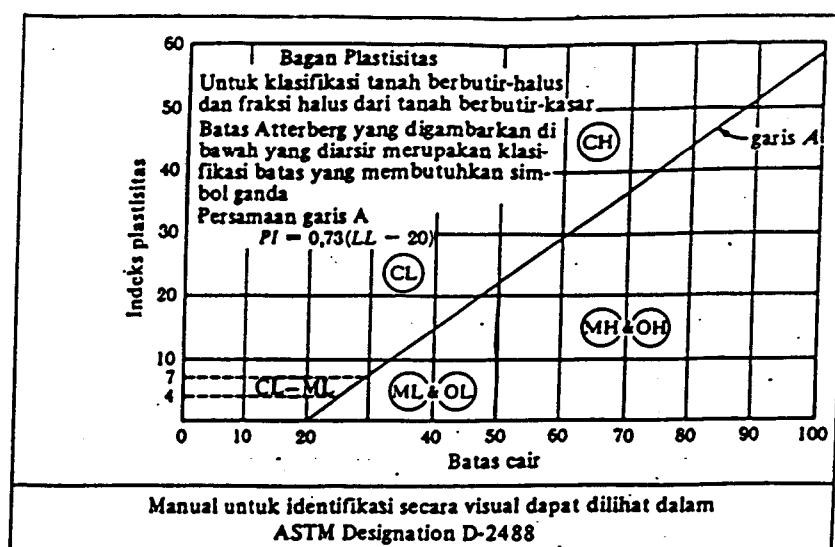
dikelompokkan dalam urutan berdasar satu kondisi-kondisi fisik tertentu bisa saja mempunyai urutan yang tidak sama jika didasarkan kondisi-kondisi fisik tertentu lainnya. Oleh karena itu sejumlah sistem klasifikasi telah dikembangkan disesuaikan dengan maksud yang diinginkan oleh sistem itu.

Berdasarkan pemakaiannya, saat ini terdapat dua sistem klasifikasi yang dapat digunakan untuk keperluan teknik yaitu *Unified Soil Classification System* dan AASHTO (Hary Christady Hardiyatmo, 1992).

Klasifikasi tanah sistem AASHTO (*American Association of State Highway and Transportation Officials Classification*) berguna untuk menentukan kualitas tanah guna perencanaan timbunan jalan, *subbase* dan *subgrade*. Karena sistem ini ditujukan untuk maksud-maksud dalam lingkup tersebut, penggunaan sistem ini dalam prakteknya harus mempertimbangkan maksud aslinya.

Menurut Hary Christady Hardiyatmo (1992) Klasifikasi tanah sistem *Unified* diperkenalkan pertama kali oleh Casagrande (1942), kemudian direvisi oleh kelompok teknisi dari USBR (*United States Bureau of Reclamation*). Dalam bentuk yang sekarang, sistem ini banyak digunakan oleh berbagai organisasi konsultan geoteknik.

Klasifikasi tanah berdasarkan batas konsistensi tanah, menurut sistem klasifikasi *unified* adalah sebagai berikut:



Gambar 3.1 Grafik Sistem Klasifikasi Tanah *Unified*

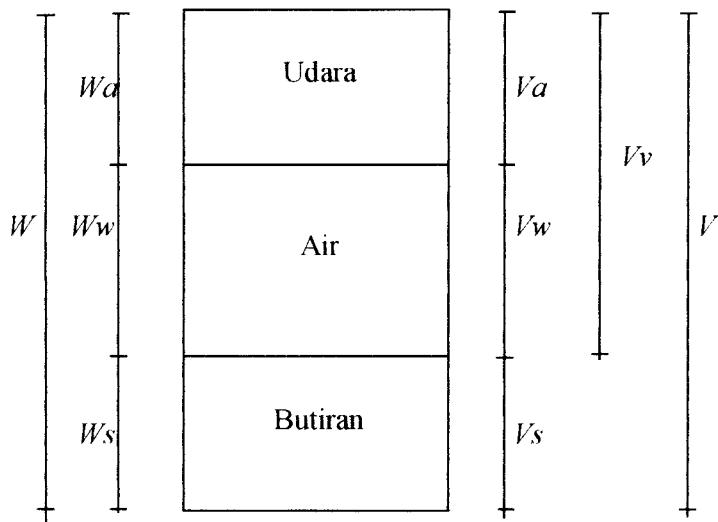
Tabel 3.1 Sistem Klasifikasi Tanah *Unified* Untuk Tanah Lempung

<b>Lanau dan lempung batas cair 50 % atau kurang</b>	<b>ML</b>	Lanau tak organik dan pasir sangat halus, serbuk batuan atau pasir halus berlanau atau berlempung
	<b>CL</b>	Lempung tak organik dengan plastisitas rendah sampai sedang, lempung berkerikil, lempung berpasir, lempung berlanau, lempung kurus (lean clays)
	<b>OL</b>	Lanau organik dan lempung berlanau organik dengan plastisitas rendah
<b>Lanau dan lempung Batas cair &gt; 50 %</b>	<b>MH</b>	Lanau tak organik atau pasir halus diatomae, lanau elastis
	<b>CH</b>	Lempung tak organik dengan plastisitas tinggi / lempung gemuk (fat Clays)
	<b>OH</b>	Lempung organik dengan plastisitas sedang sampai tinggi

### 3.1.3 Sifat-Sifat Tanah

#### 3.1.3.1 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.



Gambar 3.2 Diagram Fase Tanah (HC Hardiyatmo, 1992)

Dari gambar tersebut dapat dibentuk persamaan seperti berikut:

$$W = W_s + W_w \quad \text{dan}$$

$$V = V_s + V_w + V_a$$

$$V_v = V_w + V_a$$

dengan:

$W_s$  = berat butiran padat

$W_w$  = berat air

$V_s$  = volume butiran padat

$V_w$  = volume air

$V_a$  = volume udara

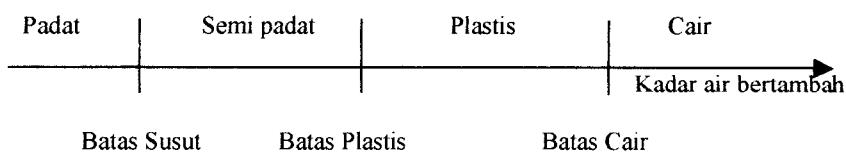
$V_v$  = volume pori

Berat udara ( $W_a$ ) dianggap sama dengan nol.

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

kohesif ini disebabkan karena adanya air yang terserap (*absorbed water*) di keliling partikel lempung. Seorang ilmuwan dari Swedia bernama Atterberg mengembangkan suatu metode untuk menjelaskan sifat konsistensi berbutir halus pada kadar air yang bervariasi. Bilamana kadar airnya tinggi, campuran tanah dan air menjadi sangat lembek seperti cairan. Atas dasar air yang dikandung tanah, tanah dapat dipisahkan dalam empat keadaan dasar yaitu: padat, semi padat, plastis dan cair, seperti dalam gambar 3.3.

Kadar air dinyatakan dalam persen, pada transisi dari keadaan padat ke keadaan semi padat yang disebut sebagai batas susut (*shrinkage limit*). Kadar air pada transisi dari keadaan semi padat ke dalam keadaan plastis dinamakan batas plastis (*plastic limit*) dan dari keadaan plastis ke keadaan cair dinamakan batas cair (*liquid limit*).



Gambar 3.3 Batas-Batas Atterberg (Braja M.Das, 1988)

### 1. Batas Cair / *Liquid Limit (LL)*

Batas cair didefinisikan sebagai kadar air pada kondisi ketika tanah mulai berubah dari plastis menjadi cair atau sebaliknya yaitu batas antara keadaan cair dan keadaan plastis.

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*).

Pemadatan tanah berpengaruh terhadap kualitas tanah, yaitu:

1. meningkatkan kuat geser tanah
2. mengurangi sifat mudah mampat dan permeabilitas

mengurangi perubahan volume sebagai akibat pengurangan kandungan air maksimum yang dapat mengisi pori-pori.

#### **3.1.3.2.4 Pengujian Geser Langsung**

Alat uji kuat geser langsung menggunakan kotak geser dari besi yang berfungsi sebagai tempat benda uji kuat geser, benda uji dapat berbentuk bujur sangkar atau lingkaran. Pengujian dilakukan dengan menempatkan contoh tanah kedalam kotak geser dengan ukuran benda uji  $6 \times 6$  cm, dengan tinggi 2 cm dan luas  $36 \text{ cm}^2$ . Kotak geser terdiri dari dua bagian sama sisi dengan arah horisontal. Gaya normal pada benda uji tanah didapat dengan menaruh suatu benda diatasnya, beban mati tadi menyebabkan tekanan pada benda uji  $0,25 \text{ kg/cm}^2$ ,  $0,5 \text{ kg/cm}^2$  dan  $1 \text{ kg/cm}^2$ . Gaya geser diberikan dengan mendorong sisi kotak sebelah atas sampai terjadi keruntuhan geser pada tanah. Sketsa alat uji geser langsung dapat dilihat pada gambar (3.4).

### 3.1.3.2.5 Pengujian Triaksial UU

Pada pengujian Triaksial menggunakan tanah benda uji dengan diameter kira-kira 3,81 cm dan 7,62 cm. Benda uji dimasukkan ke dalam selubung karet tipis dan diletakkan ke dalam tabung kaca. Alat penguji dihubungkan dengan pengaturan drainase ke dalam maupun keluar dari benda uji. Untuk menghasilkan kegagalan geser pada benda uji, gaya aksial dikerjakan melalui bagian atas benda uji.

Uji Triaksial dapat dilaksanakan dengan tiga cara:

1. Uji Triaksial *unconsolidated-undrained* (tak terkonsolidasi-tak terdrainasi)(UU)
2. Uji Triaksial *consolidated-undrained* (terkonsolidasi-tak terdrainasi)(CU)
3. Uji Triaksial *consolidated-drained* (terkonsolidasi-terdrainasi)(CD)

Pengujian Triaksial yang dilaksanakan dalam pengujian laboratorium adalah uji Triaksial tipe UU. Benda uji mula-mula dibebani dengan penerapan tegangan sel ( $\sigma_3$ ), kemudian dibebani dengan tegangan normal, melalui penerapan tegangan deviator ( $\Delta\sigma$ ) sampai mencapai keruntuhan. Selama pengujian pada penerapan tegangan deviator katup drainasi ditutup karena pada pengujian air tidak diijinkan mengalir keluar. Keadaan tanpa drainasi ini menyebabkan adanya tekanan pori (*excess pore pressure*) dengan tidak ada tahanan geser hasil perlawanan dari butir tanahnya.

Untuk pengujian ini :

Tegangan utama mayor total =  $\sigma_3 + \sigma_f = \sigma_1$

Tegangan utama minor total =  $\sigma_3$

Persamaan kuat geser pada kondisi *undrained* dapat dinyatakan dalam persamaan:

$$C_u = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2} = \frac{\Delta \sigma_f}{2} = \frac{q_u}{2} \quad \dots \dots \dots (3.10)$$

### Keterangan :

$\Delta\sigma_f$  = tegangan deviator

$C_u$  = kohesi *undrained*

### 3.1.4 Kuat Geser Tanah

Kekuatan geser suatu masa tanah merupakan perlawanan internal tanah tersebut per satuan luas terhadap keruntuhan atau pergeseran sepanjang bidang geser dalam tanah yang dimaksud. Untuk menganalisis masalah stabilitas tanah seperti daya dukung , stabilitas talud dan tekanan tanah kesamping pada turap maupun tembok penahan tanah, mula-mula kita harus mengetahui sifat-sifat ketahanan penggeser tanah tersebut.

Mohr (1910) memberikan teori mengenai kondisi keruntuhan suatu bahan. Teorinya adalah bahwa keruntuhan suatu bahan dapat terjadi oleh akibat adanya kombinasi keadaan kritis dari tegangan normal dan tegangan geser. Selanjutnya hubungan fungsi antar tegangan normal dan tegangan geser pada bidang runtuhnya, dinyatakan menurut persamaan:

$$\tau = f(\sigma) \dots \quad (3.11)$$

Persamaan (3.12) disebut kriteria kegagalan Mohr-Coulomb, garis selubung kegagalan dari persamaan tersebut dilukiskan dalam Gambar 3.5.

Pengertian mengenai keruntuhan suatu bahan dapat diterangkan dalam Gambar 3.5. Jika tegangan-tegangan baru mencapai titik P, keruntuhan geser tidak terjadi. Keruntuhan geser akan terjadi jika tegangan-tegangan mencapai titik Q yang terletak pada garis selubung kegagalannya. Kedudukan tegangan yang ditunjukkan oleh titik R tidak akan pernah terjadi, karena sebelum mencapai titik R bahan sudah mengalami keruntuhan.

Pada kondisi di lapangan, kuat geser tanah dipengaruhi oleh:

1. Keadaan tanah. Pasir, berpasir, kerikil, lempung dan sebagainya.
2. Jenis tanah. Pasir, lempung, lanau, kerikil, dan sebagainya.
3. Kadar air.
4. Jenis beban dan tingkatnya. Dari teori konsolidasi dapat kita ketahui bahwa beban yang cepat akan menghasilkan tekanan pori yang berlebih.
5. Anisotropis. Kekuatan yang tegak lurus terhadap bidang dasar adalah berbeda jika dibandingkan dengan kekuatan yang sejajar dengan bidang tersebut.

Untuk kondisi di laboratorium kuat geser sangat dipengaruhi oleh:

1. Metode pengujian yang dilakukan.
2. Gangguan terhadap contoh tanah.
3. Kadar air.
4. Tingkat regangan.

### 3.2 Tanah Lempung

Menurut L.D. Wesley (1977) lempung adalah satu istilah yang dipakai untuk menyatakan tanah yang berbutir halus yang bersifat seperti lempung, yaitu memiliki sifat kohesi, plastisitas, dan tidak mengandung jumlah bahan kasar yang berarti.

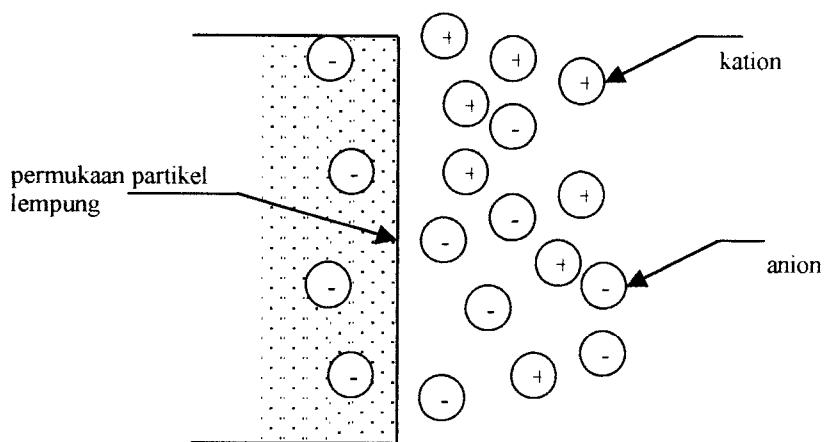
Kohesi menunjukkan bahwa butir-butir tersebut melekat satu sama lainnya, sedangkan plastisitas adalah sifat yang memungkinkan untuk bahan itu dirubah-rubah tanpa perubahan isi atau tanpa kembali pada bentuk aslinya, dan tanpa terjadi retakan-retakan atau terpecah-pecah.

Tanah lempung banyak dipengaruhi oleh air, sehingga luas permukaan spesifik menjadi lebih besar dan variasi kadar air ini akan mempengaruhi plastisitas tanahnya. Partikel lempung mempunyai muatan listrik negatif. Dalam suatu kristal yang ideal, muatan positif dan negatif seimbang. Akan tetapi, akibat substitusi isomorf dan kontinuitas perpecahan susunannya, terjadi muatan negatif pada permukaan partikel lempungnya. Untuk mengimbangi muatan negatif tersebut, partikel lempung menarik ion muatan positif (cation) dari garam yang ada didalam air porinya. Hal ini disebut dengan pertukaran ion-ion. Selanjutnya, kation-kation dapat disusun dalam urutan menurut kekuatan daya tarik menariknya, sebagai berikut:



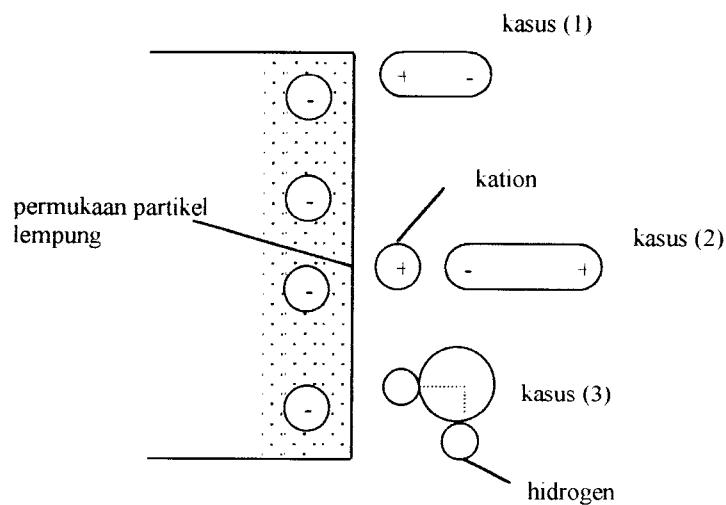
Urutan tersebut memberikan arti bahwa ion  $\text{Al}^{3+}$  dapat mengganti ion  $\text{Ca}^{2+}$ , ion  $\text{Ca}^{2+}$  dapat mengganti  $\text{Na}^+$ , dan seterusnya. Proses ini disebut dengan pertukaran kation.

Kapasitas pertukaran kation tanah lempung didefinisikan sebagai jumlah pertukaran ion-ion yang dinyatakan dalam miliekivalen per 100 gram lempung kering. Beberapa garam juga terdapat pada permukaan partikel lempung kering. Pada waktu air ditambahkan pada lempung, kation-kation dan anion-anion mengapung disekitar partikelnya, seperti pada Gambar 3.6.



Gambar 3.6 Kation dan Anion Pada Partikel Lempung  
(Mekanika Tanah I, Hary Christady, 1992)

Molekul air merupakan molekul yang dipolar, yaitu atom hidrogen tidak tersusun simetri disekitar atom-atom oksigen (Gambar 3.7a). Hal ini berarti bahwa satu molekul air merupakan batang yang mempunyai muatan positif dan negatif pada ujung yang berlawanan atau dipolar (dobel kutub) (Gambar 3.7b).



Gambar 3.8 Molekul Air Dipolar Dalam Lapisan Ganda  
(Mekanika Tanah I, Hary Christady, 1992)

### 3.3 Batu Gamping

Batu gamping adalah batuan sedimen yang tersusun (90% atau lebih) oleh mineral-mineral atau garam-garam karbonat. Proses pembentukannya dapat terjadi secara insitu maupun secara mekanik. Secara insitu berasal dari larutan yang mengalami proses kimiawi maupun biokimia, dalam proses biokimia ini organisme ikut berperan, sedang secara mekanik dapat terjadi dari butiran rombakan yang mengalami transportasi dan diendapkan di tempat lain serta dapat pula terjadi akibat proses diagnesa batuan karbonat yang lain. Seluruh proses terbentuknya batuan karbonat berlangsung pada lingkungan air laut, jadi bebas dari deritus asal darat.

Komposisi mineralogi batu gamping yaitu: aragonite ( $\text{CaCO}_3$ ); kalsit ( $\text{CaCO}_3$ ); dolomite ( $\text{CaMg}(\text{CO}_3)_2$ ); Magnesit ( $\text{MgCO}_3$ ), serta beberapa mineral

lain seperti: siderite, ankerit, rodokosit dll. Pada mineral-mineral tersebut umumnya mengandung magnesium (Mg) dan strontium (Sr). Unsur-unsur tersebut jika tercampur dengan air membentuk kation-kation yang dapat mengikat partikel tanah, sehingga memberikan pengaruh yang menguntungkan terutama peningkatan properties sifat fisik dan mekanis tanah.

### 3.4 Semen Putih

Semen putih adalah semen hidrolis yang berwarna putih dan dihasilkan dengan cara menggiling terak. Semen portland putih yang terutama terdiri atas kalsium silikat yang bersifat hidrolis, dan digiling bersama-sama dengan bahan tambahan berupa satu atau lebih bentuk kristal senyawa kalsium sulfat.

Semen putih dapat digunakan untuk semua tujuan di dalam pembuatan adukan semen serta beton yang tidak memerlukan persyaratan khusus, seperti pemasangan keramik, pembuatan bangunan artistik dan dekoratif.

Adapun bahan-bahan dasar semen putih terdapat pada tabel 3.2.

Tabel 3.2 Komposisi Kimia *White Cement*

Komponen	% Berat
Silikon dioksida (SiO <sub>2</sub> )	24.10
Alumunium oksida (Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub> )	6.50
Ferri oksida (Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub> )	4.45
Kalsium oksida (CaO)	60.80
Magnesium oksida (MgO)	1.10
Sulfur trioksida (SO <sub>3</sub> )	1.60
Hilang pijar (LOI)	1.70
Bagian tak larut (IR)	8.50
Kapur bebas (F-CaO)	0.78
Total Alkali (sebagai Na <sub>2</sub> O)	0.35

Sumber: PT. Indocement Tunggal Prakarsa Tbk.

## **BAB IV**

### **METODE PENELITIAN**

#### **4.1 Bahan Penelitian**

##### **1. Tanah**

Dalam penelitian ini sampel tanah yang digunakan adalah tanah lempung yang berasal dari daerah Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah.

##### **2. Air**

Air diambil dari PDAM yang ada pada Laboratorium Mekanika Tanah FTSP, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.

##### **3. Batu Gamping**

Batu gamping yang digunakan berasal dari Wonosari, Yogyakarta.

##### **4. Semen Putih**

Semen putih berasal dari PT. Indocement Tunggal Prakarsa Tbk.

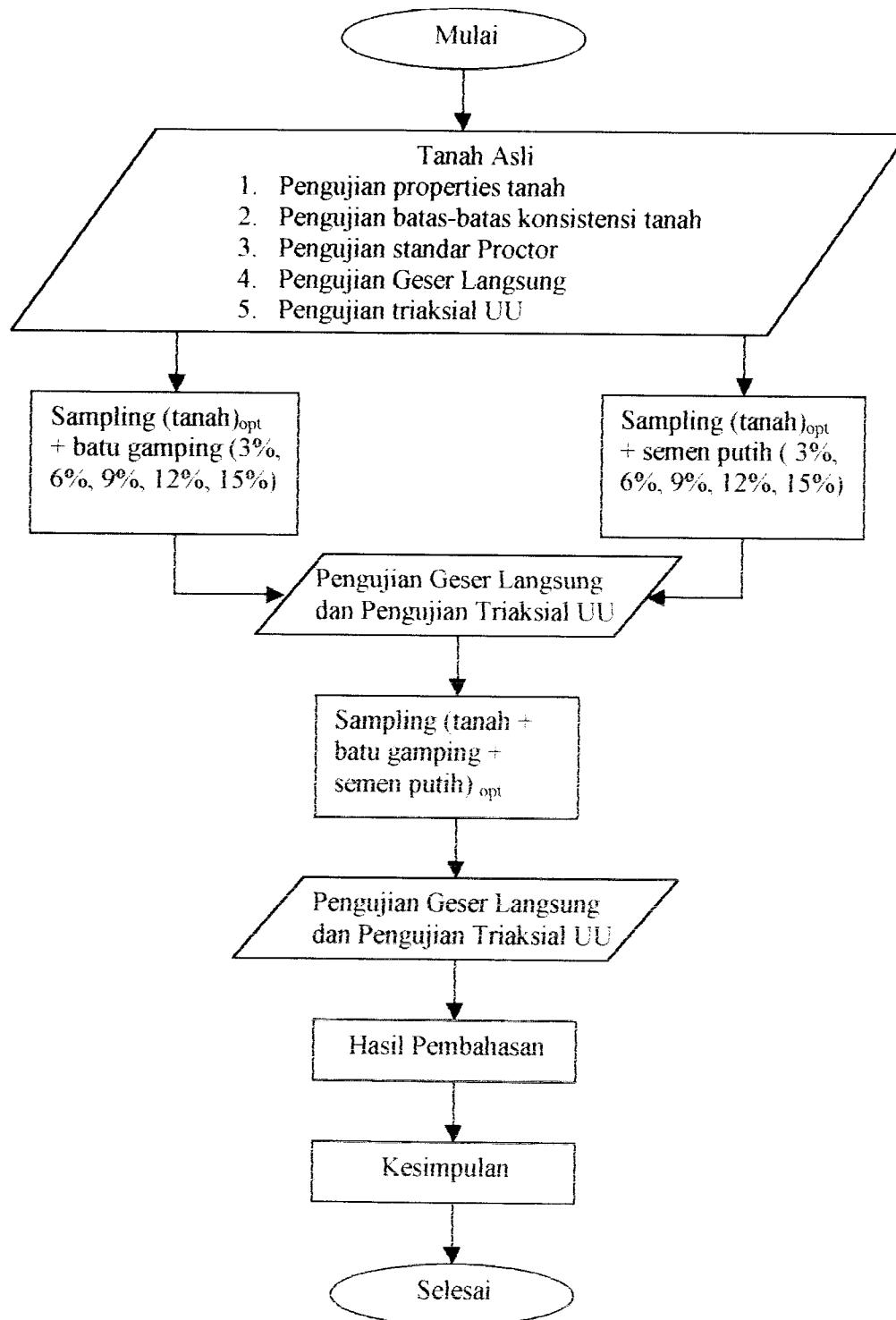
#### **4.2 Alat Penelitian**

Alat yang digunakan pada penelitian tugas akhir ini adalah semua alat yang berkaitan dengan pengujian sifat fisik tanah dan sifat mekanik tanah berdasarkan standarisasi American Society for Testing Material (ASTM).

### 4.3 Data yang diperlukan

1. Kadar air ( $w$ ), dalam persen (%) standar ASTM D 2216-71
2. Berat jenis ( $G_s$ ) standar ASTM D 854-72
3. Batas cair (LL), dalam persen (%) standar ASTM D 423-66
4. Batas plastis (PL), dalam persen (%) standar ASTM D 424-74
5. Batas susut (SL), dalam persen (%) standar ASTM D 427-74
6. Berat kering tanah maksimum ( $\gamma_{d \text{ maks}}$ ), dalam ( $\text{kg/cm}^3$ ) didapat dari pengujian Prokтор Standar (ASTM D 698-70)
7. Kadar air optimum ( $w_{\text{optimum}}$ ), dalam persen (%) didapat dari pengujian Prokтор Standar (ASTM D 698-70)
8. Kohesi ( $c$ ), dalam ( $\text{kg/cm}^2$ ) didapat dari pengujian Geser Langsung (ASTM D 3080) dan pengujian Triaksial Tipe UU (ASTM D 2850)
9. Sudut geser dalam ( $\phi$ ), dalam derajat ( $^\circ$ ) didapat dari pengujian Geser Langsung (ASTM D 3080) dan pengujian Triaksial Tipe UU (ASTM D 2850)

#### 4.5 Sistematika Penelitian



Gambar 4.1 Bagan Alir Pelaksanaan Pengujian

## **BAB V**

### **HASIL PENELITIAN**

Pada bab ini akan diterangkan mengenai hasil dari penelitian yang telah dilakukan penulis terhadap tanah lempung asli, tanah lempung yang telah distabilisasi dengan menggunakan batu gamping, tanah lempung yang telah distabilisasi dengan menggunakan semen putih dan tanah lempung yang distabilisasi dengan menggunakan batu gamping dan semen putih.

#### **5.1 Sifat Tanah**

Pengujian sifat tanah meliputi: Kadar Air, Berat Jenis, Analisa Butiran, Batas Konsistensi, sedangkan nilai dari Parameter Kohesi dan Sudut Geser Dalam diperoleh melalui Uji Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU.

##### **5.1.1 Sifat Fisik Tanah**

Tujuan dari pengujian ini adalah untuk mengetahui butir-butir tanah serta prosentasenya berdasarkan batas-batas klasifikasi jenis tanah, Dilakukan dua pengujian untuk analisis butiran tanah ini, yaitu:

###### **5.1.1.1 Pengujian Hidrometer**

Pengujian ini bertujuan untuk mengetahui ukuran diameter butiran tanah yang lebih kecil dari 0.075 mm atau yang lolos saringan no. 200. Hasil perhitungan hidrometer. Hasil pengujian hidrometer seperti pada tabel 5.1.

Tabel 5.1. Hasil Pengujian Hidrometer

Waktu T Menit	Pembacaan Hidrometer dalam suspensi R1	Pembacaan Hidrometer Dalam cairan R2	Temperatur T	Pembacaan Hidrometer Terkoreksi R RI-m	Kedalaman L (cm)	Konstanta K	Diameter Butiran D	Pembacaan Hidrometer Terkoreksi R RI-R2	Persen Berat Lebih Kecil P(%)
2	51	-2.0	27	52	7.781	0.0128	0.02522616	54.3	92.40
5	49	-2.0	27	50	8.108	0.0128	0.01628669	52.3	89.00
30	45	-2.0	27	46	8.763	0.0128	0.00691233	48.3	82.19
60	42	-2.0	27	43	9.254	0.0128	0.00502287	45.3	77.09
250	33	-2.0	27	34	10.728	0.0128	0.00264937	36.3	61.77
1440	18	-2.0	26	19	13.184	0.0128	0.00122376	21.3	36.25

### 5.1.1.2 Pengujian Analisis Saringan

Pengujian ini bertujuan untuk mengetahui diameter butir-butir tanah yang lebih besar dari 0.075 mm atau yang tertahan saringan no. 200. Hasil Pengujian analisis saringan dipresentasikan pada tabel 5.2. dan lampiran 3.3.

Tabel 5.2. Hasil Pengujian Analisis Saringan

No. saringan	Diameter (mm)	Berat Tertahan (gr)	Berat Lolos (gr)	Persen Berat Lebih Kecil
4	4.750	0.00	60.00	100.00
10	2.000	1.70	58.30	97.17
20	0.850	1.26	57.04	95.07
40	0.425	0.87	56.17	93.62
60	0.250	0.32	55.85	93.08
140	0.106	0.32	55.53	92.55
200	0.075	0.00	55.42	92.37

### **5.1.2 Sifat Mekanis Tanah**

#### **5.1.2.1 Pengujian Kadar Air**

Tujuan dari penelitian ini adalah untuk mengetahui besarnya kadar air yang terkandung dalam tanah. Dari hasil pengujian pada tanah *undisturb* diperoleh nilai kadar air sebesar 50.695 %.

#### **5.1.2.2 Pengujian Berat Jenis**

Tujuan dari penelitian ini untuk mengetahui berat jenis tanah, batu gamping dan semen putih. Hasil pengujian berat jenis seperti pada tabel 5.3

Tabel 5.3 Hasil Pengujian Berat Jenis

Berat Jenis		
Tanah	Batu Gamping	Semen Putih
2.563	2.186	2.062

#### **5.1.2.3 Pengujian Batas Konsistensi Tanah**

Pengujian ini bertujuan untuk mengetahui batas-batas kecairan atau kekentalan tanah. Hasil pengujian pada tanah *disturbed* seperti pada tabel 5.4.

Tabel 5.4. Hasil Pengujian Batas Konsistensi Tanah

Batas Cair (LL)	Batas Plastis (PL)	Batas Susut (SL)	Indeks Plastisitas (IP)
52.60	33.94	21.61	18.67

#### **5.1.2.4 Pengujian Pemadatan**

Pemadatan adalah suatu usaha untuk mempertinggi kepadatan tanah dengan pemakaian energi mekanik untuk mendapatkan pemampatan partikel

Pengujian pemedatan dilakukan untuk mendapatkan kadar air optimum ( $W_{opt}$ ) dan berat volume kering maksimum ( $\gamma_d$ ) dari tanah yang diuji. Hasil pengujian pemedatan dengan standar Proktor pada tanah disturbed diperoleh data:

Berat Volume kering maksimum ( $\gamma_d$ ) : 1.271 gr/cm<sup>3</sup>

Kadar air optimum : 37.25%

#### **5.1.2.5 Pengujian Geser Langsung**

Pengujian geser langsung dilakukan untuk mendapatkan nilai dari parameter Kohesi (c) dan sudut geser dalam ( $\phi$ ). Pengujian geser langsung dilakukan dengan jumlah sampel 3 buah, yaitu untuk pembebanan 8kg, 16kg dan 32kg. Hasil pengujian geser langsung pada tanah disturbed diperoleh data:

Sudut geser dalam ( $\phi$ ) : 27.5°

Kohesi (c) : 0.23 kg/cm<sup>2</sup>

#### **5.1.2.6 Pengujian Triaksial Tipe UU**

Pengujian triaksial tipe UU dilakukan dengan jumlah sampel 3 buah, yaitu untuk tegangan sel 0.5kg/cm<sup>2</sup>, tegangan sel 1kg/cm<sup>2</sup>, dan tegangan sel 2 kg/cm<sup>2</sup>. Pengujian triaksial juga bertujuan untuk mendapatkan nilai parameter kohesi dan sudut geser dalam. Hasil pengujian didapat data:

Sudut geser dalam ( $\phi$ ) : 7.571°

Kohesi (c) : 0.207 kg/cm<sup>2</sup>

## 5.2 Pengujian Tanah Asli Dicampur Bahan Stabilisasi

### 5.2.1 Pengujian Batas Konsistensi

#### 5.2.1.1 Tanah Asli Dicampur Batu Gamping

Hasil pengujian batas konsistensi tanah dicampur dengan batu gamping adalah seperti pada Tabel 5.5.

Tabel 5.5 Hasil Pengujian Batas Konsistensi Tanah Dicampur Batu Gamping

No.	Prosentase Batu Gamping	Gs	LL (%)	PL (%)	IP (%)	SL (%)
1	0%	2,563	52,60	33,94	18,67	21,61
2	3%	2,497	52,35	36,89	15,46	25,45
3	6%	2,470	51,39	43,30	8,09	30,77
4	9%	2,395	50,94	44,40	6,84	32,45
5	12%	2,366	48,13	45,02	3,11	39,66
6	15%	2,281	48,01	45,15	2,86	43,52

#### 5.2.1.2 Tanah Asli Dicampur Semen Putih

Hasil pengujian batas konsistensi tanah dicampur dengan semen putih adalah seperti pada Tabel 5.6.

Tabel 5.6 Hasil Pengujian Batas Konsistensi Tanah Dicampur Semen Putih

No.	Prosentase Semen Putih	Gs	LL (%)	PL (%)	IP (%)	SL (%)
1	0%	2,563	52,60	33,94	18,67	21,61
2	3%	2,476	51,96	42,18	9,78	31,07
3	6%	2,441	50,65	44,07	6,59	38,70
4	9%	2,371	49,38	44,71	4,67	40,83
5	12%	2,348	48,35	45,15	3,20	44,09
6	15%	2,191	47,85	45,48	2,37	44,84

### 5.2.2 Pengujian Sifat Rekayasa

Pengujian sifat rekayasa terhadap tanah lempung Sumber Lawang, Sragen dilakukan dengan pengujian geser langsung dan pengujian triaksial tipe UU. Masing-masing tanah lempung yang sudah dicampur dengan bahan stabilisasi (batu gamping dan semen putih) dengan prosentase 0%, 3%, 6%, 9%, 12% dan 15% terhadap berat kering tanah, diuji dengan kedua pengujian tersebut dengan menggunakan masa pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari. Setelah didapat prosentase mana yang mengakibatkan peningkatan kuat geser tanah optimum, kemudian dilakukan pengujian geser langsung dan triaksial tipe UU pada campuran tanah lempung + batu gamping (prosentase optimum) + semen putih (prosentase optimum) dengan masa pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari.

#### 5.2.2.1 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 0 Hari

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi batu gamping dengan waktu pemeraman 0 hari adalah seperti pada tabel 5.7.

Tabel 5.7 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 0 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi ( $\text{kg/cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.55	33.8
3	6%	0.58	34.6
4	9%	0.64	35.8
5	12%	0.62	35.4
6	15%	0.48	33.8

### **5.2.2.2 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa**

#### **Pemeraman 3 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi batu gamping dengan waktu pemeraman 3 hari adalah seperti pada tabel 5.8.

Tabel 5.8 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 3 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.59	36.1
3	6%	0.60	36.9
4	9%	0.65	37.2
5	12%	0.66	36.5
6	15%	0.51	36.1

### **5.2.2.3 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa**

#### **Pemeraman 7 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi batu gamping dengan waktu pemeraman 7 hari adalah seperti pada tabel 5.9.

Tabel 5.9 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 7 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.60	36.9
3	6%	0.65	37.2
4	9%	0.63	40.4
5	12%	0.62	38.7
6	15%	0.57	38.0

### **5.2.2.4 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 14 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi batu gamping dengan waktu pemeraman 14 hari adalah seperti pada tabel 5.10.

Tabel 5.10 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Batu Gamping dengan Masa Pemeraman 14 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.67	37.2
3	6%	0.73	38.0
4	9%	0.80	39.4
5	12%	0.74	39
6	15%	0.71	38.3

### **5.2.2.5 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 0 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur batu gamping dengan waktu pemeraman 0 hari adalah seperti pada tabel 5.11.

Tabel 5.11 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 0 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	0.871	3.419
3	6%	0.882	6.400
4	9%	0.897	6.924
5	12%	0.598	5.771
6	15%	0.394	5.504

### **5.2.2.6 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 3 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur batu gamping dengan waktu pemeraman 3 hari adalah seperti pada tabel 5.12.

Tabel 5.12 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 3 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi ( $\text{kg/cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.474	6.827
3	6%	1.505	7.112
4	9%	1.582	8.546
5	12%	1.536	4.672
6	15%	1.426	3.728

### **5.2.2.7 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 7 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur batu gamping dengan waktu pemeraman 7 hari adalah seperti pada tabel 5.13.

Tabel 5.13 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 7 Hari

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi ( $\text{kg/cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.438	9.827
3	6%	1.456	10.448
4	9%	1.496	11.610
5	12%	1.462	9.773
6	15%	1.442	9.330

### **5.2.2.8 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa**

#### **Pemeraman 14 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur batu gamping dengan waktu pemeraman 14 hari adalah seperti pada tabel 5.14.

**Tabel 5.14 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Batu Gamping Dengan Masa Pemeraman 14 Hari**

No.	Prosentase Batu Gamping	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.485	8.521
3	6%	1.538	11.142
4	9%	1.625	18.005
5	12%	1.554	17.161
6	15%	1.443	12.328

### **5.2.2.9 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa**

#### **Pemeraman 0 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi semen putih dengan waktu pemeraman 0 hari adalah seperti pada tabel 5.15.

**Tabel 5.15 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari**

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.42	35.4
3	6%	0.45	39.4
4	9%	0.48	40.0
5	12%	0.49	46.9
6	15%	0.59	48.5

### **5.2.2.10 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa**

#### **Pemeraman 3 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi semen putih dengan waktu pemeraman 3 hari adalah seperti pada tabel 5.16.

Tabel 5.16 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih dengan Masa Pemeraman 3 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg/cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.41	39.7
3	6%	0.46	50.2
4	9%	0.53	53.5
5	12%	0.58	55.4
6	15%	0.61	57.3

### 5.2.2.11 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 7 Hari

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi semen putih dengan waktu pemeraman 7 hari adalah seperti pada tabel 5.17.

Tabel 5.17 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih dengan Masa Pemeraman 7 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg/cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.58	41.0
3	6%	0.59	51.8
4	9%	0.60	54.7
5	12%	0.66	58.0
6	15%	0.77	63.5

### **5.2.2.12 Uji Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa**

#### **Pemeraman 14 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah dicampur bahan stabilisasi semen putih dengan waktu pemeraman 14 hari adalah seperti pada tabel 5.18.

Tabel 5.18 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Dicampur Semen Putih dengan Masa Pemeraman 14 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.23	27.5
2	3%	0.60	50.7
3	6%	0.86	53.9
4	9%	0.75	55.8
5	12%	0.82	58.2
6	15%	0.87	65.5

### **5.2.2.13 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa**

#### **Pemeraman 0 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur semen putih dengan waktu pemeraman 0 hari adalah seperti pada tabel 5.19.

Tabel 5.19 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 0 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.116	11.397
3	6%	1.206	13.750
4	9%	1.633	14.106
5	12%	1.851	16.559
6	15%	2.073	21.998

### **5.2.2.14 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 3 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur semen putih dengan waktu pemeraman 3 hari adalah seperti pada tabel 5.20.

Tabel 5.20 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 3 Hari

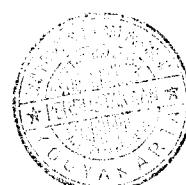
No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.206	17.760
3	6%	1.990	18.156
4	9%	1.998	19.546
5	12%	1.944	25.117
6	15%	2.152	30.808

### **5.2.2.15 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 7 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur semen putih dengan waktu pemeraman 7 hari adalah seperti pada tabel 5.21.

Tabel 5.21 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 7 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.442	20.744
3	6%	2.157	21.975
4	9%	2.260	26.646
5	12%	2.275	29.076
6	15%	2.285	31.019



### 5.2.2.16 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa

#### Pemeraman 14 Hari

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah dicampur Semen putih dengan waktu pemeraman 14 hari adalah seperti pada tabel 5.22.

Tabel 5.22 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Dicampur Semen Putih Dengan Masa Pemeraman 14 Hari

No.	Prosentase Semen Putih	Kohesi ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	Sudut Geser Dalam ( $^\circ$ )
1	0%	0.207	7.571
2	3%	1.642	23.638
3	6%	2.239	23.590
4	9%	2.260	28.506
5	12%	2.305	29.475
6	15%	2.323	31.353

### 5.3 Analisis Kuat Geser

Analisis kuat geser dilakukan dengan formula Coulomb dengan asumsi tegangan normal pada bidang runtuh ( $\sigma$ ) konstan sebesar  $2 \text{ kg}/\text{cm}^2$ . Adapun formula Coulomb adalah sebagai berikut:

$$\tau = c + \sigma \tan \phi$$

Keterangan :

$\tau$  = kuat geser tanah

$c$  = kohesi tanah

$\phi$  = sudut gesek dalam tanah

$\sigma$  = tegangan normal pada bidang runtuh

Analisis kuat geser dilakukan dengan menggunakan nilai parameter kohesi dan sudut geser dalam yang diperoleh dari pengujian triaksial tipe UU dan pengujian geser langsung.

Hasil analisis kuat geser tanah asli, campuran batu gamping dan campuran semen putih dapat dilihat pada Tabel berikut :

Tabel 5.23 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli *Disturbed* berdasarkan Uji Geser Langsung

$C$ ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	$\phi$ ( $^\circ$ )	$\tau$ ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )
0.23	27.5	1.271

Tabel 5.24 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah Asli *Disturbed* berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

$C$ ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	$\phi$ ( $^\circ$ )	$\tau$ ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )
0.207	7.571	0.473

Tabel 5.25 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Geser Langsung

Curing time	Kuat geser ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )				
	3%	6%	9%	12%	15%
0 Hari	1.889	1.960	2.082	2.041	1.819
3 Hari	2.048	2.102	2.168	2.140	1.968
7 Hari	2.102	2.168	2.332	2.222	2.133
14 Hari	2.188	2.293	2.443	2.360	2.289

Tabel 5.26 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

Curing time	Prosentase					Kuat Geser (kg/cm <sup>2</sup> )				
	3%	6%	9%	12%	15%					
0 Hari	0.991	1.106	1.140	0.800	0.587					
3 Hari	1.713	1.754	1.882	1.700	1.556					
7 Hari	1.784	1.824	1.907	1.807	1.770					
14 Hari	1.784	1.932	2.275	2.172	1.880					

Tabel 5.27 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Uji Geser Langsung

Curing time	Prosentase					Kuat Geser (kg/cm <sup>2</sup> )				
	3%	6%	9%	12%	15%					
0 Hari	1.841	2.093	2.158	2.627	2.851					
3 Hari	2.070	2.860	3.233	3.479	3.725					
7 Hari	2.319	3.131	3.425	3.861	4.781					
14 Hari	3.044	3.603	3.693	4.046	5.259					

Tabel 5.28 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

Curing time	Prosentase					Kuat Geser (kg/cm <sup>2</sup> )				
	3%	6%	9%	12%	15%					
0 Hari	1.519	1.695	2.135	2.445	2.881					
3 Hari	1.846	2.646	2.708	2.882	3.345					
7 Hari	2.199	2.964	3.263	3.387	3.488					
14 Hari	2.517	3.112	3.347	3.435	3.542					

Dari Tabel 5.26 dan Tabel 5.28 terlihat bahwa tanah lempung yang dicampur dengan batu gamping dengan prosentase 9% dan tanah lempung yang dicampur dengan semen putih dengan prosentase 15% menghasilkan nilai kuat

geser yang maksimum. Dengan demikian untuk pengujian tanah asli + batu gamping + semen putih digunakan batu gamping dengan prosentase 9% dan semen putih dengan prosentase 15%.

#### **5.4 Pengujian Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih**

##### **5.4.1 Uji Geser Langsung Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% semen Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari**

Hasil pengujian geser langsung tanah asli + 9% batu gamping + 15% semen putih dengan masa pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari adalah seperti pada Tabel 5.29.

Tabel 5.29 Hasil Pengujian Geser Langsung Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih

No.	Masa Pemeraman (Hari)	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	0.69	55.4
2	3	0.94	58.0
3	7	1.56	56.0
4	14	1.61	57.3

##### **5.4.2 Uji Triaksial Tipe UU Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% semen Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari**

Hasil pengujian triaksial tipe UU tanah asli + 9% batu gamping + 15% semen putih dengan masa pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari dan 14 hari adalah seperti pada Tabel 5.30.

Tabel 5.30 Hasil Pengujian Triaksial Tipe UU Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih

No.	Masa Pemeraman (Hari)	Kohesi (kg/cm <sup>2</sup> )	Sudut Geser Dalam (°)
1	0	2.300	13.958
2	3	2.507	22.577
3	7	3.254	25.320
4	14	3.464	27.128

### 5.5 Analisis Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% semen

#### Putih dengan Masa Pemeraman 0 Hari, 3 Hari, 7 Hari dan 14 Hari

Analisis kuat geser dilakukan dengan menggunakan nilai parameter kohesi dan sudut geser dalam yang diperoleh dari pengujian triaksial tipe UU dan pengujian geser langsung.

Hasil analisis kuat geser tanah asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih dapat dilihat pada Tabel 5.31 dan Tabel 5.32 berikut :

Tabel 5.31 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Berdasarkan Uji Geser Langsung

No.	Masa Pemeraman (Hari)	$\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )
1	0	3.589
2	3	4.141
3	7	4.525
4	14	4.725

Tabel 5.32 Hasil Analisis Kuat Geser Tanah asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

No.	Masa Pemeraman (Hari)	$\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )
1	0	2.797
2	3	3.339
3	7	4.200
4	14	4.489

## **BAB VI**

### **PEMBAHASAN**

Pada bab ini akan membahas karakteristik dari lempung Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah berdasarkan data-data yang diperoleh dari penelitian di laboratorium yang telah disajikan pada bab lima.

#### **6.1 Klasifikasi Tanah**

Berdasarkan data hasil dari pengujian tanah lempung Sumber Lawang dapat disimpulkan beberapa karakteristik tanah dengan sistem klasifikasi tanah *Unified Soil Classification System ( USCS )*, sebagai berikut:

1. Tanah yang lolos saringan no. 200 adalah sebesar 92,37 %. Prosentase ini lebih besar dari 50% , maka tanah termasuk golongan berbutir halus. (Lampiran 2.16)
2. Batas cair sebesar 52,60% lebih besar dari 50%. Plastisitas indeks 18,67%, maka dengan menghubungkan Batas Cair dan Indeks Plastisitas tanah ini termasuk golongan tanah lempung organik dengan plastisitas sedang sampai tinggi (OH). (Lampiran 2.16)
3. Bila menggunakan diagram tekstur tanah berdasarkan sistem *Unified*. Prosentase lempung sebesar 52.48%, prosentase lanau sebesar 39.89% dan prosentase pasir sebesar 7.63% terlihat bahwa tanah Sumber Lawang termasuk tanah jenis Clay (lempung). (Lampiran 3.3)

## 6.2 Sifat-sifat Tanah Dicampur dengan Batu Gamping dan Semen Putih

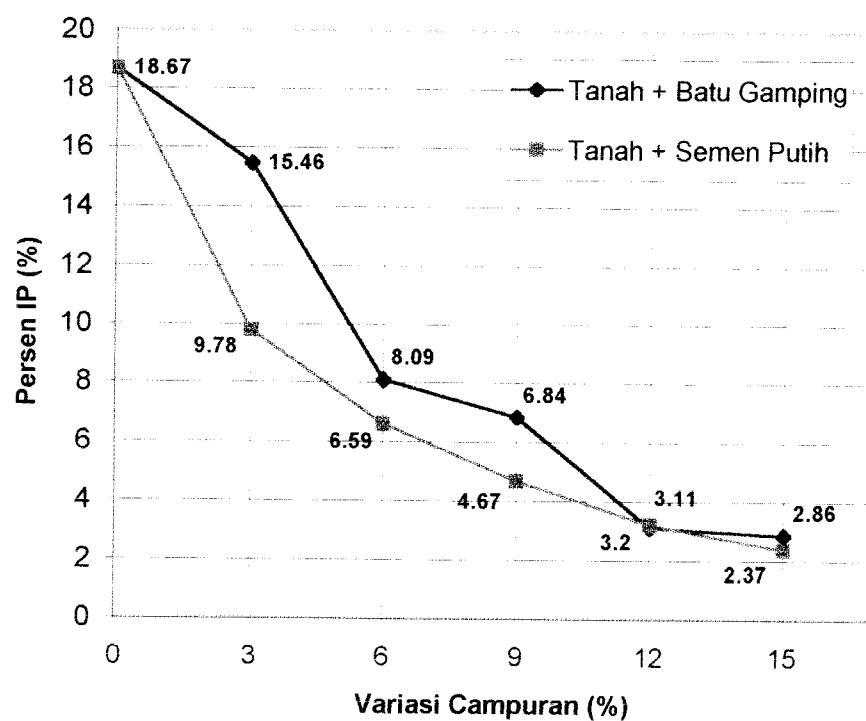
### 6.2.1 Batas-batas Konsistensi

Penambahan batu gamping dan semen putih terhadap tanah lempung Sumber Lawang akan merubah sifat tanah. Perubahan sifat tanah tersebut sesuai dengan penambahan persentase campuran. Peningkatan variasi campuran batu gamping dan semen putih akan menaikkan batas cair tanah dan menaikkan batas plastis tanah. Tetapi menurunkan selisih antara nilai batas cair tanah terhadap nilai batas plastis tanah yang berupa Indeks Plastisitas.. Persentase penurunan Indeks Plastisitas terhadap tanah asli pada campuran batu gamping 0%, 3%, 6%, 9%, 12%, 15% adalah 0%, 17,193%, 56,668%, 63,364%, 83,342%, 84,681%. Sedangkan persentase penurunan Indeks Plastisitas pada campuran semen putih 0%, 3%, 6%, 9%, 12%, 15% adalah 0%, 47,616%, 64,703%, 74,987%, 82,860%, 87,306%. Penurunan Indeks Plastisitas dapat dilihat pada Gambar 6.1.

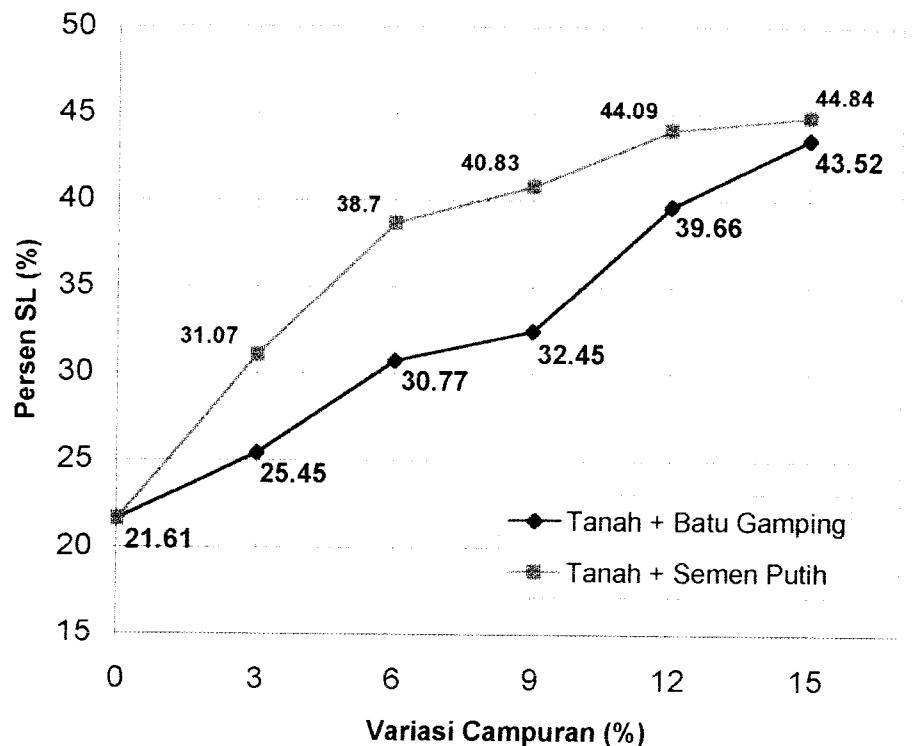
Batas susut juga mengalami peningkatan dengan bertambahnya variasi campuran batu gamping dan semen putih. Pada campuran batu gamping peningkatan batas susut maksimum terjadi pada penambahan batu gamping 15% yaitu sebesar 101,388%. Sedangkan pada campuran semen putih peningkatan batas susut maksimum juga terjadi pada penambahan semen putih 15% yaitu sebesar 107,497%. Peningkatan batas susut dapat dilihat pada Tabel 6.2.

Penurunan nilai indeks plastisitas dan peningkatan nilai batas susut ini disebabkan oleh penurunan afinitas dari air karena penjenuhan kalsium dan daya hambat terhadap pengembangan volume pada butir-butir tanah, yang kemudian menyebabkan terjadi penggumpalan tanah dan membentuk modifikasi tanah

lempung. Hal ini dapat terjadi karena partikel lempung memiliki muatan negatif ( Anion ) pada tepi permukaannya dan muatan positif ( Kation ) pada ujung-ujungnya yang menyebabkan partikel tanah lempung akan menyebar bila diberi air dan akan menggumpal bila air yang dikandungnya hilang atau berkurang. Menurut ahli geoteknik peristiwa menyebaranya tanah lempung tersebut dapat diatasi dengan cara menambah material yang mengandung  $\text{Ca}^{2+}$ ,  $\text{Mg}^{2+}$ ,  $\text{Al}^{2+}$ ,  $\text{Fe}^{2+}$ ,  $\text{Na}^{2+}$  dan  $\text{Ka}^{2+}$  yang dapat mengikat partikel-partikel lempung tersebut. Stabilisasi ini memanfaatkan reaksi kimia dengan tanah sehingga tanah menjadi keras. (I.S. Dunn dkk, 1992)



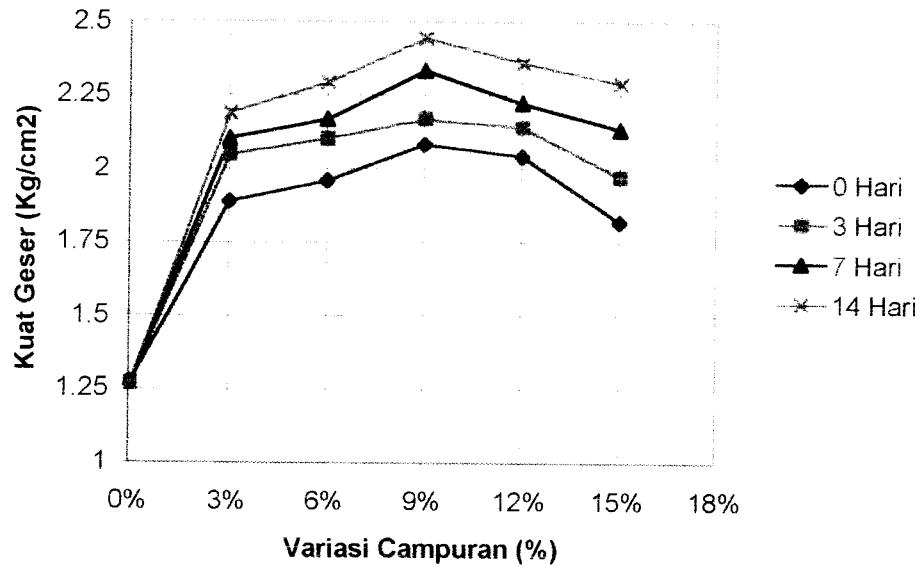
Gambar 6.1 Grafik Persentase Indeks Plastisitas Tanah Lempung dengan Variasi Batu Gamping dan Semen Putih



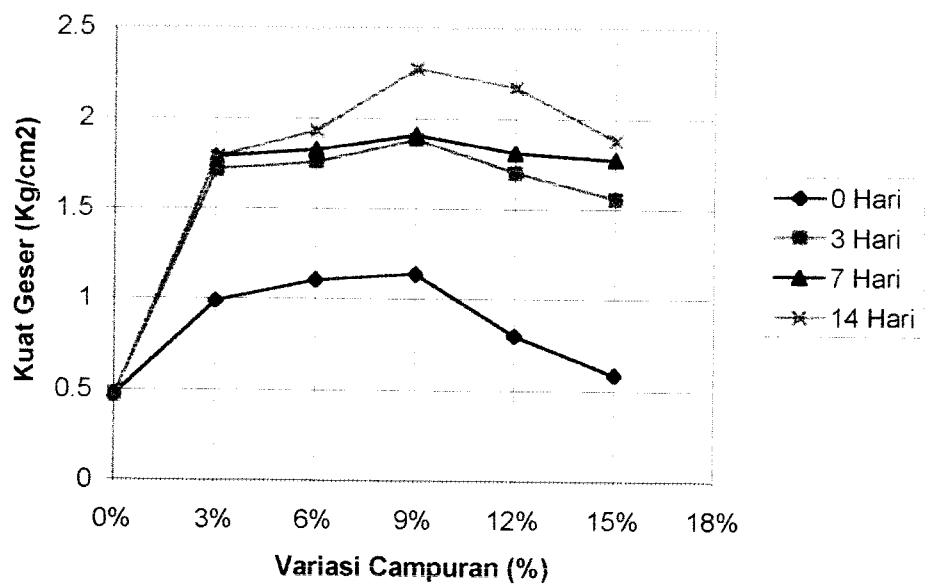
Gambar 6.2 Grafik Prosentase Batas Susut Tanah Lempung dengan Variasi Batu Gamping dan Semen Putih

### 6.2.2 Kuat Geser Tanah dengan Campuran Batu Gamping

Pengujian sifat rekayasa yang dilakukan di Laboratorium adalah pengujian Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU. Hasil analisis kuat geser berdasarkan pengujian Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU dengan campuran Batu Gamping diperlihatkan pada Tabel 5.25 dan Tabel 5.26. Kemudian diplotkan dalam Gambar 6.3 dan Gambar 6.4.



Gambar 6.3 Grafik Hubungan Kuat Geser Tanah Lempung dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Geser Langsung



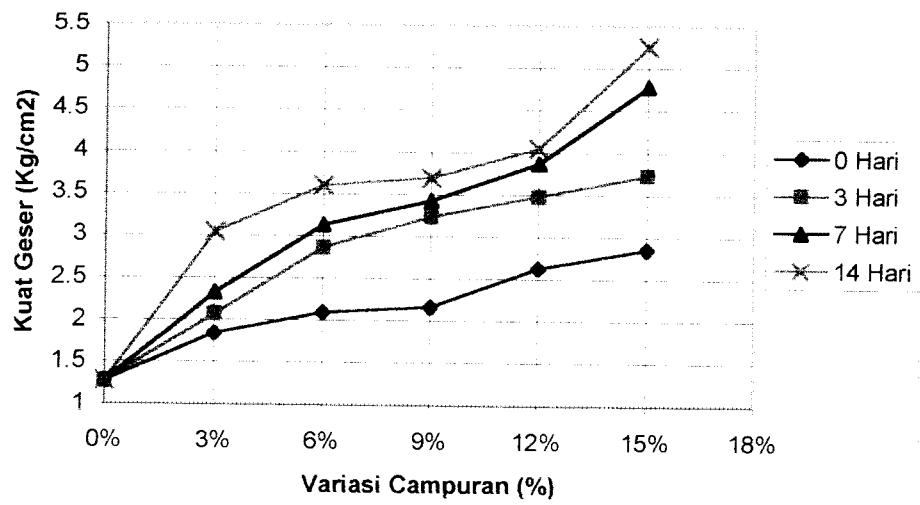
Gambar 6.4 Grafik Hubungan Kuat Geser Tanah Lempung dengan Campuran Batu Gamping Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

Pada pengujian Geser Langsung, penambahan campuran batu gamping 9% mampu memberikan peningkatan kuat geser maksimal pada tanah. Pada waktu pemeraman 0 Hari terjadi peningkatan kuat geser sebesar 63,826%. Pada waktu pemeraman 3 Hari terjadi peningkatan sebesar 70,563%. Pada waktu pemeraman 7 Hari terjadi peningkatan sebesar 83,469%. Pada waktu pemeraman 14 Hari terjadi peningkatan sebesar 92,176%.

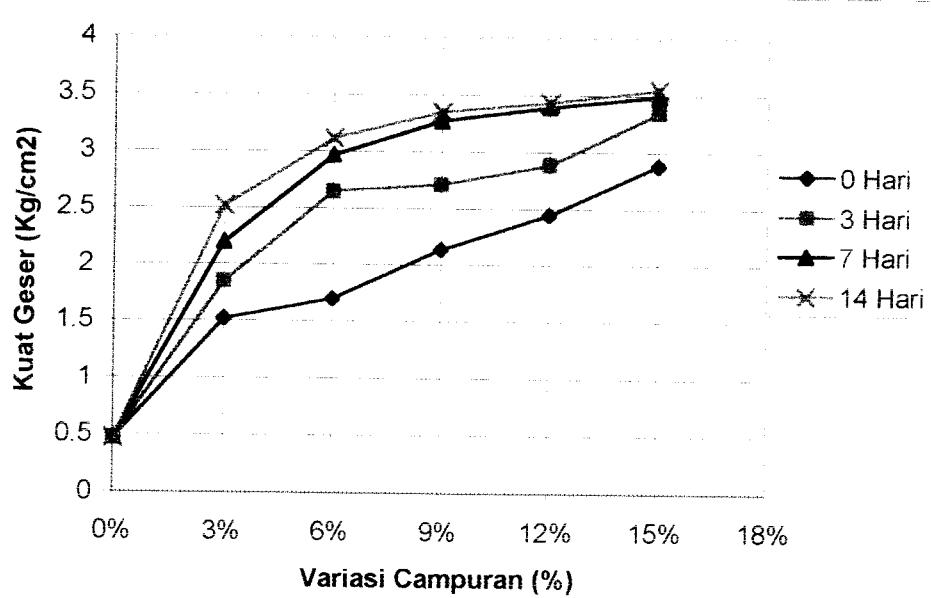
Pada pengujian Triaksial Tipe UU juga diperoleh bahwa penambahan campuran batu gamping 9% mampu memberikan peningkatan kuat geser maksimal pada tanah. Pada waktu pemeraman 0 Hari terjadi peningkatan kuat geser sebesar 140,811%. Pada waktu pemeraman 3 Hari terjadi peningkatan sebesar 303,036%. Pada waktu pemeraman 7 Hari terjadi peningkatan sebesar 297,735%. Pada waktu pemeraman 14 Hari terjadi peningkatan sebesar 380,721%. Campuran batu gamping 9% inilah yang akan dipakai dalam campuran Tanah Asli + Batu Gamping + Semen Putih.

### **6.2.3 Kuat Geser Tanah dengan Campuran Semen Putih**

Hasil analisis kuat geser berdasarkan pengujian Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU dengan campuran Semen Putih diperlihatkan pada Tabel 5.27 dan Tabel 5.28. Kemudian diplotkan dalam Gambar 6.5 dan Gambar 6.6.



Gambar 6.5 Grafik Hubungan Kuat Geser Tanah Lempung dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Uji Geser Langsung



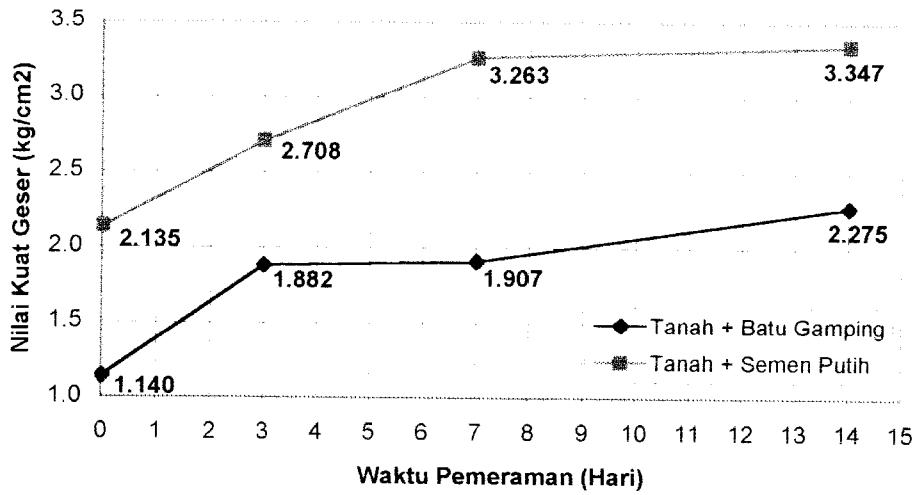
Gambar 6.6 Grafik Hubungan Kuat Geser Tanah Lempung dengan Campuran Semen Putih Berdasarkan Uji Triaksial Tipe UU

Pada pengujian Geser Langsung, penambahan campuran Semen Putih 15% mampu memberikan peningkatan kuat geser maksimal pada tanah. Pada waktu pemeraman 0 Hari terjadi peningkatan kuat geser sebesar 124,256%. Pada waktu pemeraman 3 Hari terjadi peningkatan sebesar 193,071%. Pada waktu pemeraman 7 Hari terjadi peningkatan sebesar 276,151%. Pada waktu pemeraman 14 Hari terjadi peningkatan sebesar 313,694%.

Pada pengujian Triaksial Tipe UU juga diperoleh bahwa penambahan campuran semen putih 15% mampu memberikan peningkatan kuat geser maksimal pada tanah. Pada waktu pemeraman 0 Hari terjadi peningkatan kuat geser sebesar 508,735%. Pada waktu pemeraman 3 Hari terjadi peningkatan sebesar 606,726%. Pada waktu pemeraman 7 Hari terjadi peningkatan sebesar 637,003%. Pada waktu pemeraman 14 Hari terjadi peningkatan sebesar 648,438%. Campuran semen putih 15% inilah yang akan dipakai dalam campuran Tanah Asli + Batu Gamping + Semen Putih.

#### **6.2.4 Analisis Perbandingan Kuat Geser Tanah dengan Campuran Batu Gamping dan Semen Putih**

Penambahan campuran batu gamping dan semen putih dapat meningkatkan kuat geser tanah lempung Sumber Lawang. Peningkatan ini dapat dilihat pada Gambar 6.7.

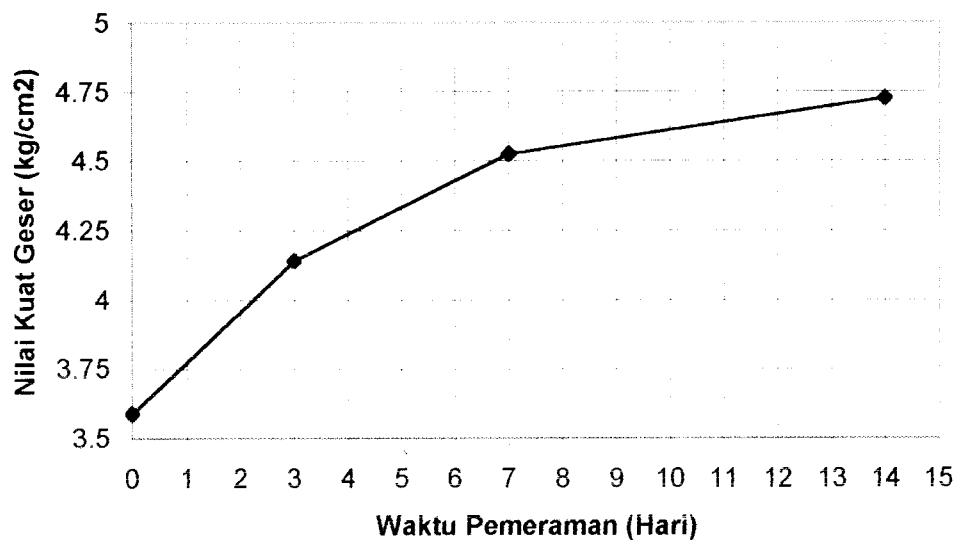


Gambar 6.7 Grafik Nilai Kuat Geser Tanah Lempung dengan Variasi Batu Gamping 9% dan Semen Putih 9%.

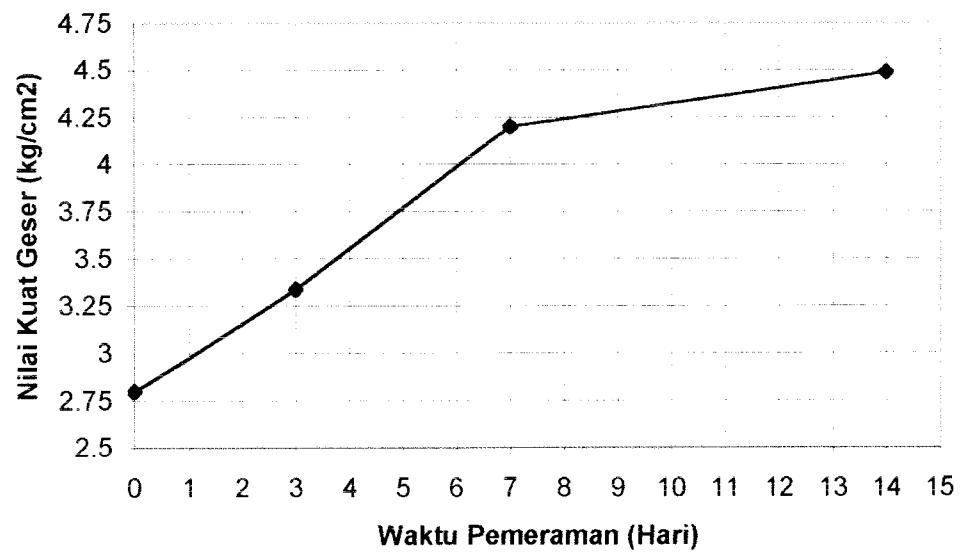
Sebagai contoh, pada penambahan campuran 9 %. Pada campuran batu gamping, untuk waktu pemeraman 14 hari terjadi peningkatan sebesar 380,721%. Sedangkan pada campuran semen putih untuk waktu pemeraman 14 hari menghasilkan peningkatan kuat geser yang lebih besar daripada campuran batu gamping , yaitu sebesar 607,163%.

#### 6.2.5 Kuat Geser Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih

Hasil analisis kuat geser tanah asli + 9% batu gamping + 15% semen putih menunjukkan adanya peningkatan kuat geser seiring dengan lamanya waktu pemeraman 0 hari, 3 hari, 7 hari, dan 14 hari. Hasil analisis kuat geser berdasarkan pengujian Geser Langsung dan Triaksial Tipe UU dengan campuran Tanah Asli + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih diperlihatkan pada Tabel 5.30 dan Tabel 5.31. Kemudian diplotkan dalam Gambar 6.8 dan Gambar 6.9.



Gambar 6.8 Hubungan Nilai Kuat Geser dan Waktu Pemeraman pada Campuran Tanah + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih dengan Uji Geser Langsung



Gambar 6.9 Hubungan Nilai Kuat Geser dan Waktu Pemeraman pada Campuran Tanah + 9% Batu Gamping + 15% Semen Putih dengan Uji Triaksial Tipe UU

Pada pengujian Geser Langsung dapat dilihat bahwa terjadi peningkatan kuat geser tanah lempung dengan campuran 9% batu gamping dan 15% semen putih seiring dengan bertambahnya waktu pemeraman. Pada waktu pemeraman 0 hari, nilai  $\tau$  adalah sebesar  $3,589 \text{ kg/cm}^2$ , pada waktu pemeraman 3 hari terjadi peningkatan sebesar 15,366% yaitu  $4,141 \text{ kg/cm}^2$ , pada waktu pemeraman 7 hari terjadi peningkatan sebesar 26,077% yaitu  $4,525 \text{ kg/cm}^2$ , dan pada waktu pemeraman 14 hari terjadi peningkatan sebesar 31,655% yaitu  $4,725 \text{ kg/cm}^2$ .

Pada pengujian Triaksial Tipe UU juga dapat dilihat bahwa terjadi peningkatan kuat geser tanah lempung dengan campuran 9% batu gamping dan 15% semen putih seiring dengan bertambahnya waktu pemeraman. Pada waktu pemeraman 0 hari, nilai  $\tau$  adalah sebesar  $2,797 \text{ kg/cm}^2$ , pada waktu pemeraman 3 hari terjadi peningkatan sebesar 19,345% yaitu  $3,339 \text{ kg/cm}^2$ , pada waktu pemeraman 7 hari terjadi peningkatan sebesar 50,146% yaitu  $4,200 \text{ kg/cm}^2$ , dan pada waktu pemeraman 14 hari terjadi peningkatan sebesar 60,452% yaitu  $4,489 \text{ kg/cm}^2$ .

## **BAB VII**

### **KESIMPULAN DAN SARAN**

#### **7.1 Kesimpulan**

Berdasarkan hasil penelitian yang telah dilakukan terhadap tanah lempung Sumber Lawang, dapat diambil beberapa kesimpulan sebagai berikut:

1. Berdasarkan data hasil pengujian sifat fisik dan mekanik tanah dengan sistem klasifikasi tanah *Unified Soil Classification System* (USCS), maka secara fisik tanah lempung yang diambil dari daerah Sumber Lawang termasuk golongan berbutir halus dan secara mekanik tanah tersebut termasuk golongan tanah lempung organik dengan plastisitas sedang sampai tinggi (OH).
2. Penambahan campuran batu gamping dapat memperbaiki konsistensi tanah, Indeks plastis menurun, dari 18,67% pada tanah asli, menjadi 2,86% pada campuran batu gamping 15% dan 2,37% pada campuran semen putih. Batas susut meningkat, dari 21,61% pada tanah asli, menjadi 43,52% pada campuran batu gamping 15% dan 44,84% pada campuran semen putih.
3. Dari hasil penelitian menunjukkan bahwa tanah asli yang telah dicampur dengan batu gamping mengalami peningkatan kuat geser maksimum pada penambahan batu gamping 9% yaitu sebesar 92,176% pada pengujian Geser Langsung, dan 380,721% pada pengujian Triaksial Tipe UU. Pada tanah asli yang telah dicampur dengan semen putih mengalami peningkatan kuat geser

maksimum pada penambahan semen putih 15% yaitu sebesar 313,694% pada pengujian Geser Langsung, dan 648,438% pada pengujian Triaksial Tipe UU.

4. Perubahan kuat geser pada tanah lempung yang dicampur dengan batu gamping mencapai nilai optimum yang memberikan kekuatan geser maksimum pada 9% dari berat sampel tanah kering yang diuji, sedangkan perubahan kuat geser yang terjadi pada tanah lempung setelah dicampur dengan semen putih pada kadar campuran sebesar 15% dari berat sampel tanah kering yang diuji mendapat kekuatan geser yang semakin tinggi.

## 7.2 Saran

1. Perlu diteliti pengaruh penggunaan Batu Gamping dan Semen Putih terhadap jenis tanah lunak lainnya selain tanah lempung.
2. Penelitian terhadap Lempung Sumber Lawang perlu dilakukan dengan pengambilan tanah pada titik sample yang lain, untuk mendapatkan gambaran menyeluruh tentang karakteristik lempung Sumber Lawang.
3. Penelitian ini dalam aplikasinya di lapangan memerlukan pengawasan dan ketelitian yang cukup tinggi agar terjadi pencampuran yang baik.

## DAFTAR PUSTAKA

- Bowles J. E., 1986, **SIFAT-SIFAT FISIK DAN GEOTEKNIK TANAH**,  
Penerbit Erlangga, Jakarta.
- Das B. M., 1988, **MEKANIKA TANAH**, Penerbit Erlangga, Jakarta.
- Das B. M., 1988, **MEKANIKA TANAH II**, Penerbit Erlangga, Jakarta.
- Dunn I.S., L.R. Anderson dan F.W. Kiefer, 1980, **DASAR-DASAR ANALISIS GEOTEKNIK**, Penerbit IKIP Semarang Press, Semarang.
- Hary Christady, 1992, **MEKANIKA TANAH I**, Penerbit PT Gramedia Pustaka Utama, Jakarta.
- Hary Christady, 1994, **MEKANIKA TANAH II**, Penerbit PT Gramedia Pustaka Utama, Jakarta.
- Marwan Hamdono Prasadja, 2003, **ANALISIS PERUBAHAN PARAMETER KUAT GESEN TANAH TERHADAP KUAT DUKUNG TANAH LEMPUNG DENGAN VARIASI CAMPURAN KAPUR KARBID**,  
Tugas Akhir, UII, Yogyakarta.
- Muhammad Rully Anriady dan Youshef Hirapako, 2002, **STABILISASI TANAH LEMPUNG DENGAN KALSIT**, Tugas Akhir, UII, Yogyakarta.
- Prasetiyo Nugroho dan Agil M. Alatas, 1998, **STUDI EKSPERIMENTAL NILAI SUDUT GESEK DALAM DAN NILAI KOHESI PADA TANAH KOHESIF DENGAN UJI TRIAKSIAL UU DAN UJI TEKAN BEBAS**, Tugas Akhir, UII, Yogyakarta.

Meilya S. dan Beny S, 1997, **ANALISIS DAYA DUKUNG TANAH LEMPUNG TERHADAP PENAMBAHAN CLEAN SET CEMENT.**

Tugas Akhir, UII, Yogyakarta.

Wesley L.D, 1977, **MEKANIKA TANAH**, Badan Penerbit Pekerjaan Umum, Jakarta.

# **LAMPIRAN**

# **LAMPIRAN 1**

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	17.00	19.30
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	20.80	24.75
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	44.87	72.20
5	Berat Picknometer + air (W4)	42.55	68.88
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	3.80	5.45
8	$A = Wt + W4$	46.35	74.33
9	$I = A - W3$	1.48	2.13
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.57	2.56
12	Berat jenis rata-rata		2.563

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP·UII

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Wonosari  
**SAMPEL** : Batu Gamping

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	22.20	16.17
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	32.27	23.80
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	53.18	45.82
5	Berat Picknometer + air (W4)	47.83	41.60
6	Temperatur (to)	27.00	28.00
7	Berat tanah kering (Wt)	10.07	7.63
8	$A = Wt + W4$	57.90	49.23
9	$I = A - W3$	4.72	3.41
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.14	2.24
12	Berat jenis rata-rata		2.186

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP-UJI

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

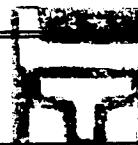
**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : PT. Indo cement  
**SAMPEL** : Semen Putih

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	17.93	20.16
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	26.71	34.60
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	47.54	86.92
5	Berat Picknometer + air (W4)	42.87	79.74
6	Temperatur (to)	28.00	28.00
7	Berat tanah kering (Wt)	8.78	14.44
8	$A = Wt + W4$	51.65	94.18
9	$I = A - W3$	4.11	7.26
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.14	1.99
12	Berat jenis rata-rata		2.062



## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Batu Gamping 3%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	21.43	21.22
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	26.65	27.51
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	45.69	46.60
5	Berat Picknometer + air (W4)	42.55	42.85
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	5.22	6.29
8	$A = Wt + W4$	47.77	49.14
9	$I = A - W3$	2.08	2.54
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.51	2.48
12	Berat jenis rata-rata		2.497

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Batu Gamping 6%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	21.81	18.01
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	26.77	21.83
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	51.18	44.81
5	Berat Picknometer + air (W4)	48.21	42.55
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	4.96	3.82
8	$A = Wt + W4$	53.17	46.37
9	$I = A - W3$	1.99	1.56
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.49	2.45
12	Berat jenis rata-rata		2.470

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Batu Gamping 9%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	21.44	16.17
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	28.06	22.45
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	42.93	45.24
5	Berat Picknometer + air (W4)	39.03	41.62
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	6.62	6.28
8	$A = Wt + W4$	45.65	47.90
9	$I = A - W3$	2.72	2.66
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.43	2.36
12	Berat jenis rata-rata		2.395

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-III

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Batu Gamping 12%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	20.77	19.74
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	25.63	26.54
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	46.38	55.98
5	Berat Picknometer + air (W4)	43.56	52.07
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	4.86	6.80
8	$A = Wt + W4$	48.42	58.87
9	$I = A - W3$	2.04	2.89
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.38	2.35
12	Berat jenis rata-rata		2.366

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 ITS.FTSP-III

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Batu Gamping 15%

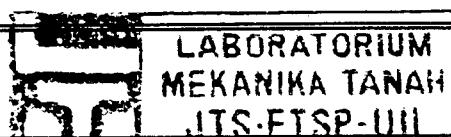
### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	22.47	18.58
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	29.87	21.70
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	49.20	45.15
5	Berat Picknometer + air (W4)	45.09	43.38
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	7.40	3.12
8	$A = Wt + W4$	52.49	46.50
9	$I = A - W3$	3.29	1.35
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.25	2.31
12	Berat jenis rata-rata		2.281

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA



## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Semen Putih 3%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	17.68	22.08
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	21.15	25.53
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	41.56	42.87
5	Berat Picknometer + air (W4)	39.51	40.80
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	3.47	3.45
8	$A = Wt + W4$	42.98	44.25
9	$I = A - W3$	1.42	1.38
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.45	2.51
12	Berat jenis rata-rata		2.476

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP·UII

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Semen Putih 6%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	17.00	19.49
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	20.69	38.16
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	44.70	76.27
5	Berat Picknometer + air (W4)	42.55	65.13
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	3.69	18.67
8	$A = Wt + W4$	46.24	83.80
9	$I = A - W3$	1.54	7.53
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.40	2.48
12	Berat jenis rata-rata		2.441

LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
 JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
 UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 U.I.S.-FTSP-I.III

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Semen Putih 9%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	21.96	22.21
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	29.69	25.60
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	48.54	46.54
5	Berat Picknometer + air (W4)	44.11	44.56
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	7.73	3.39
8	$A = Wt + W4$	51.84	47.95
9	$I = A - W3$	3.30	1.41
10	Berat Jenis tanah, $Gs = Wt / I$	2.34	2.40
12	Berat jenis rata-rata		2.371

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Semen Putih 12%

### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lolos #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	19.18	21.85
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	22.25	29.93
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	43.22	49.08
5	Berat Picknometer + air (W4)	41.43	44.51
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	3.07	8.08
8	$A = Wt + W4$	44.50	52.59
9	$I = A - W3$	1.28	3.51
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.39	2.30
12	Berat jenis rata-rata		2.348

## PENGUJIAN BERAT JENIS AGREGAT

**PROYEK** : Tugas Akhir  
**LOKASI** : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
**SAMPEL** : Tanah Asli + Semen Putih 15%

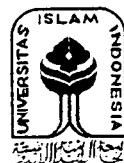
### AGREGAT KASAR (tertahan # 10)

A	Berat benda uji kering oven		
B	Berat benda uji kering permukaan jenuh		
C	Berat benda uji dalam air		
*	Berat jenis kering oven (SG)		
*	Berat jenis kering permukaan jenuh (SSD)		
*	Berat jenis semu (Apperen)		
*	Penyerapan (Absorsi)		

### AGREGAT HALUS (lulus #10)

1	No pengujian	1	2
2	Berat Picknometer (W1)	22.20	17.93
3	Berat Picknometer +tanah kering (W2)	32.27	22.71
4	Berat Picknometer + tanah + air (W3)	53.42	47.19
5	Berat Picknometer + air (W4)	47.83	44.65
6	Temperatur (to)	27.00	27.00
7	Berat tanah kering (Wt)	10.07	4.78
8	$A = Wt + W4$	57.90	49.43
9	$I = A - W3$	4.48	2.24
10	Berat Jenis tanah, $G_s = Wt / I$	2.25	2.14
12	Berat jenis rata-rata		2.191

# LAMPIRAN 2



**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 : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Sample No. : Tanah Asli

Tanggal : 13 Februari 2004  
 Dikerjakan : Yogi + Teza

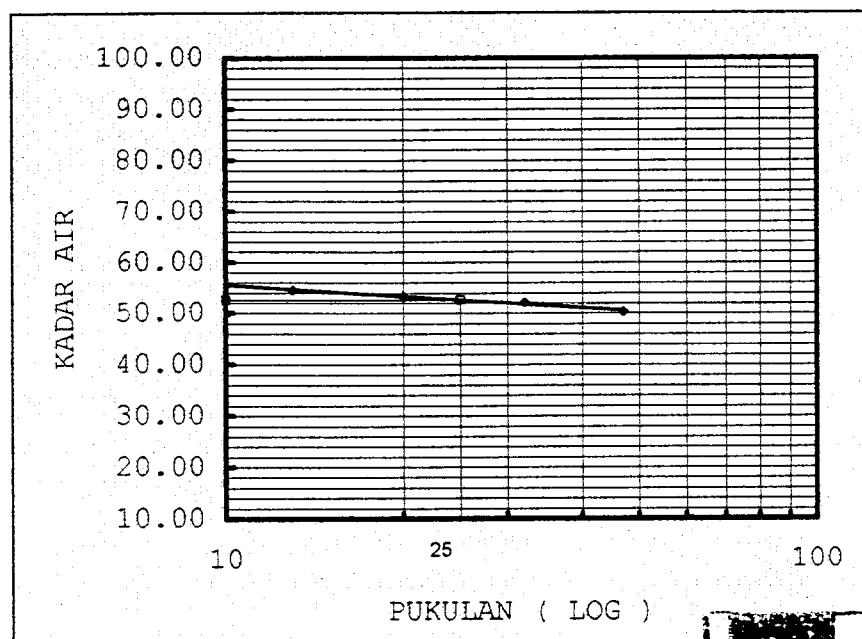
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	22.10	22.01	22.14	21.98	22.01	21.81	21.55	21.83
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	41.80	37.70	35.24	37.32	42.90	45.35	41.17	42.23
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	34.86	32.15	30.76	31.90	35.78	37.23	34.41	35.60
5	Berat air (3) - (4)	6.94	5.55	4.48	5.42	7.12	8.12	6.76	6.63
6	Berat tanah kering (4) - (2)	12.76	10.14	8.62	9.92	13.77	15.42	12.86	13.77
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\%$	54.39	54.73	51.97	54.64	51.71	52.66	52.57	48.15
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		54.561		53.30		52.18		50.36
9	PUKULAN		13		20		32		47

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	21.20	22.10
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	46.30	46.00
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	40.03	39.86
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.27	6.14
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	18.83	17.76
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	33.30	34.57
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		33.94

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX :	3.116
BATAS CAIR :	52.60
BATAS PLASTIS :	33.94
INDEX PLASTISITAS :	18.67



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS·FTSP·UJI



**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 : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Semen Putih 3%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

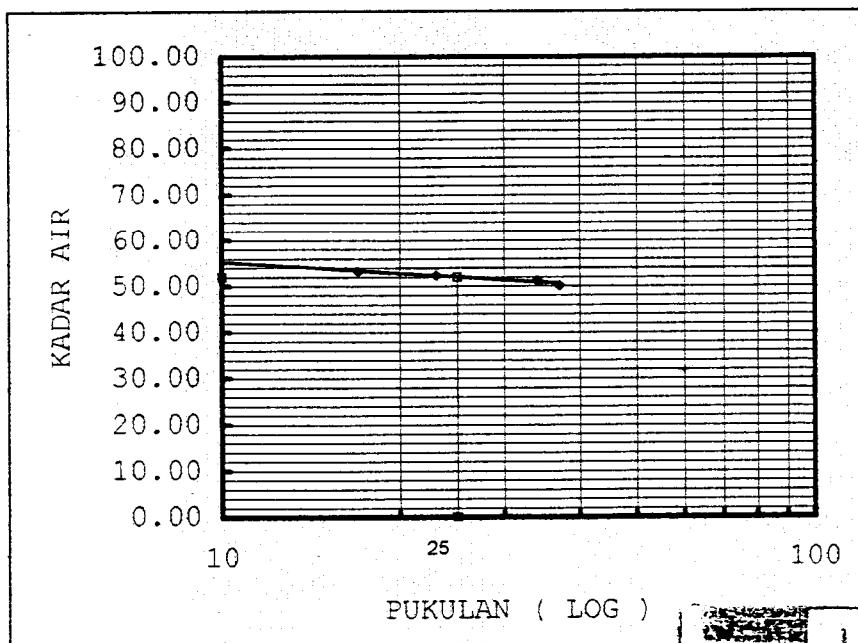
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	21.77	21.65	21.52	21.57	21.58	21.52	21.77	21.57
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	44.21	42.56	43.58	44.21	42.57	40.23	44.21	41.28
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	36.51	35.21	35.85	36.57	35.48	33.87	36.75	34.68
5	Berat air (3) - (4)	7.70	7.35	7.73	7.64	7.09	6.36	7.46	6.60
6	Berat tanah kering (4) - (2)	14.74	13.56	14.33	15.00	13.90	12.35	14.98	13.11
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\%$	52.24	54.20	53.94	50.93	51.01	51.50	49.80	50.34
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		53.22		52.44		51.25		50.07
9	PUKULAN		17		23		34		37

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO			
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	21.83	22.09
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	44.28	42.51
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	37.59	36.48
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.69	6.03
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	15.76	14.39
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\% =$	42.45	41.90
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =	42.18	

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	3.357
BATAS CAIR	:	51.96
BATAS PLASTIS	:	42.18
INDEX PLASTISITAS	:	9.78



RECEIVED  
LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS·FTSP-UII  
JL. KALIURANG KM.14,4 / 0274) 895042



**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 : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Semen Putih 6%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

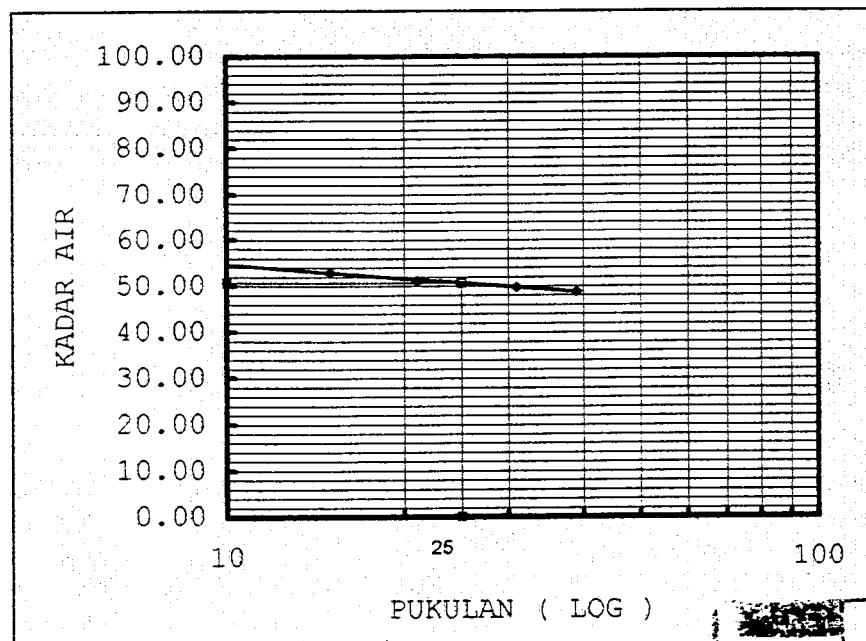
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	22.13	21.67	21.78	21.94	22.10	21.64	22.25	21.99
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	41.02	43.25	41.59	40.26	44.25	42.25	45.89	46.58
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	34.28	36.01	34.86	34.08	36.89	35.41	38.19	38.45
5	Berat air (3) - (4)	6.74	7.24	6.73	6.18	7.36	6.84	7.70	8.13
6	Berat tanah kering (4) - (2)	12.15	14.34	13.08	12.14	14.79	13.77	15.94	16.46
7	(5) KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\%$	55.47	50.49	51.45	50.91	49.76	49.67	48.31	49.39
8	(6) KADAR AIR RATA-RATA =		52.98		51.18		49.72		48.85
9	PUKULAN		15		21		31		39

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.05	21.98
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	43.28	40.23
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	36.95	34.51
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.33	5.72
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	14.90	12.53
7	(5) KADAR AIR = $\frac{\text{Berat air}}{\text{Berat tanah kering}} \times 100\% =$	42.48	45.65
8	(6) KADAR AIR RATA-RATA =		44.07

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	3.970
BATAS CAIR	:	50.65
BATAS PLASTIS	:	44.07
INDEX PLASTISITAS	:	6.59



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII



**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**

PROYEK : Tugas Akhir  
LOKASI : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Semen Putih 9%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

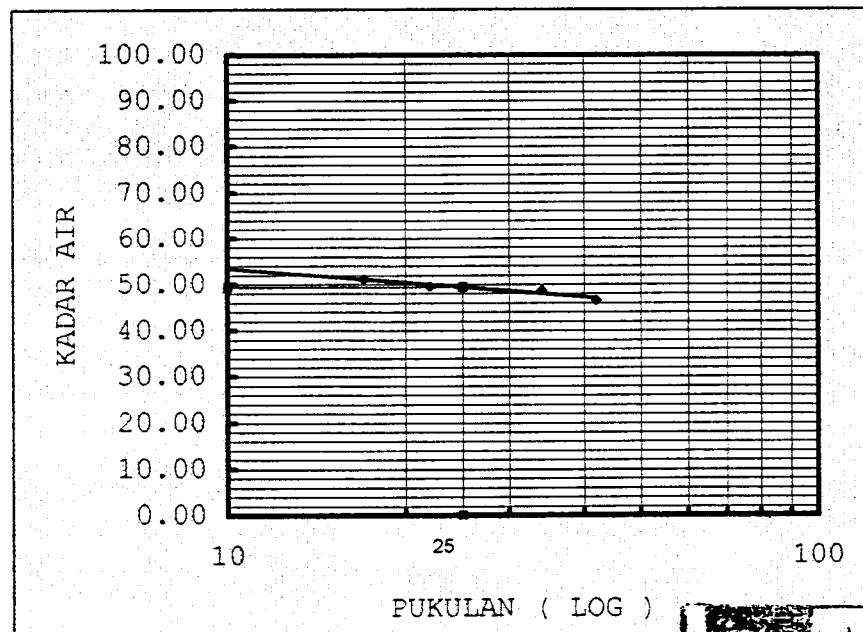
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	22.17	21.94	21.90	21.81	21.20	21.65	22.14	22.05
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	42.89	42.56	41.61	43.52	43.87	43.67	44.81	42.90
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	35.84	35.62	34.99	36.41	36.61	36.29	37.65	36.24
5	Berat air (3) - (4)	7.05	6.94	6.62	7.11	7.26	7.38	7.16	6.66
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.67	13.68	13.09	14.60	15.41	14.64	15.51	14.19
(5)	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\%$	51.57	50.73	50.57	48.70	47.11	50.41	46.16	46.93
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		51.15		49.64		48.76		46.55
9	PUKULAN		17		22		34		42

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO			
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.20	21.74
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	44.29	43.57
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	37.42	36.87
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.87	6.70
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	15.22	15.13
(5)	KADAR AIR = $\frac{---}{---} \times 100\% =$	45.14	44.28
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =	44.71	

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	4.280
BATAS CAIR	:	49.38
BATAS PLASTIS	:	44.71
INDEX PLASTISITAS	:	4.67



LABORATORIUM

MEKANIKA TANAH

JTS·FTSP·UII



**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 : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Semen Putih 12%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

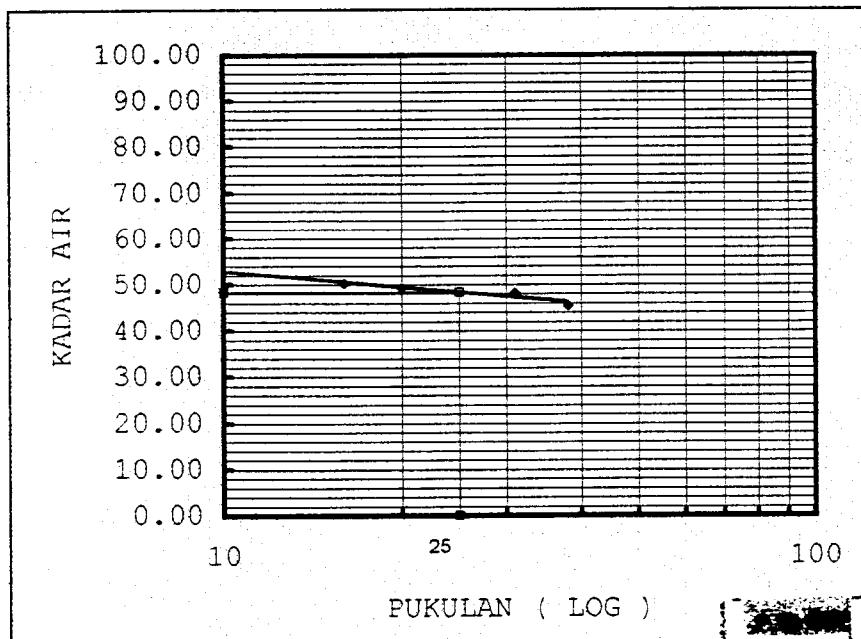
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	22.19	22.40	21.91	21.86	21.75	21.84	21.10	21.95
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	43.20	42.59	41.92	43.68	41.79	43.94	42.84	41.57
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	36.08	35.92	35.34	36.41	35.18	36.85	35.98	35.48
5	Berat air (3) - (4)	7.12	6.67	6.58	7.27	6.61	7.09	6.86	6.09
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.89	13.52	13.43	14.55	13.43	15.01	14.88	13.53
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\%$	51.26	49.33	48.99	49.97	49.22	47.24	46.10	45.01
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		50.30		49.48		48.23		45.56
9	PUKULAN		16		20		31		38

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	21.68	22.23
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	42.36	45.26
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	35.96	38.06
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.40	7.20
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	14.28	15.83
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\% =$	44.82	45.48
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		45.15

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	4.543
BATAS CAIR	:	48.35
BATAS PLASTIS	:	45.15
INDEX PLASTISITAS	:	3.20



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

**PENGUJIAN BATAS CAIR**

PROYEK : Tugas Akhir  
LOKASI : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Semen Putih 15%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

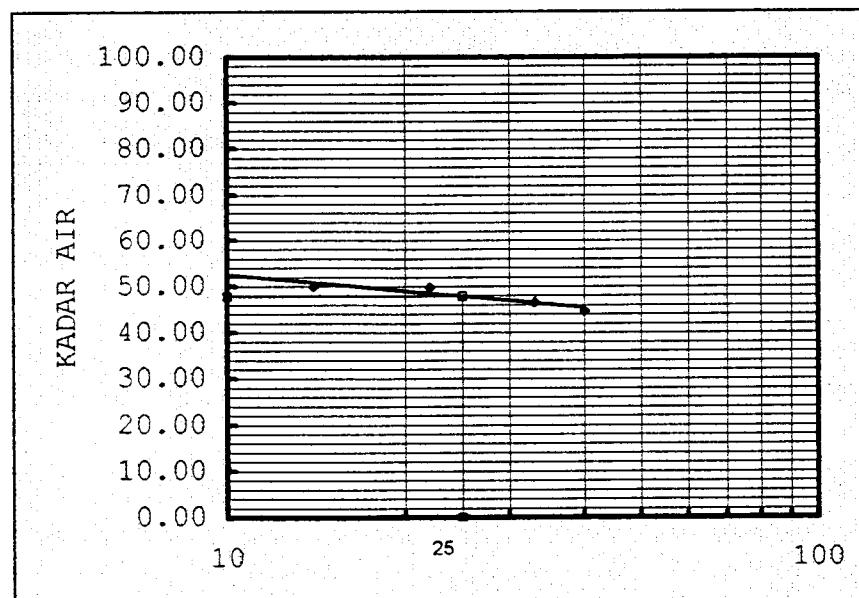
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	22.22	22.45	21.78	21.66	21.57	21.64	22.04	22.01
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	43.56	42.28	40.28	40.91	43.84	43.71	40.21	43.28
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	36.40	35.71	34.21	34.41	36.63	36.84	34.62	36.68
5	Berat air (3) - (4)	7.16	6.57	6.07	6.50	7.21	6.87	5.59	6.60
6	Berat tanah kering (4) - (2)	14.18	13.26	12.43	12.75	15.06	15.20	12.58	14.67
(5)	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	50.49	49.55	48.83	50.98	47.88	45.20	44.44	44.99
8	KADAR AIR RATA-RATA =		50.02		49.91		46.54		44.71
9	PUKULAN		14		22		33		40

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN		
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.05	21.98
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	44.25	42.51
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	37.28	36.12
5	BERAT AIR (3)-(4)	6.97	6.39
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	15.23	14.14
(5)	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	45.76	45.19
(6)	KADAR AIR RATA-RATA =		45.48

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX :	4.848
BATAS CAIR :	47.85
BATAS PLASTIS :	45.48
INDEX PLASTISITAS :	2.37



PUKULAN ( LOG )

LABORATORIUM

MEKANIKA TANAH

JTS-FTSP-UJI

Jl. Kalibirang Km.14,4 (0274) 895330



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

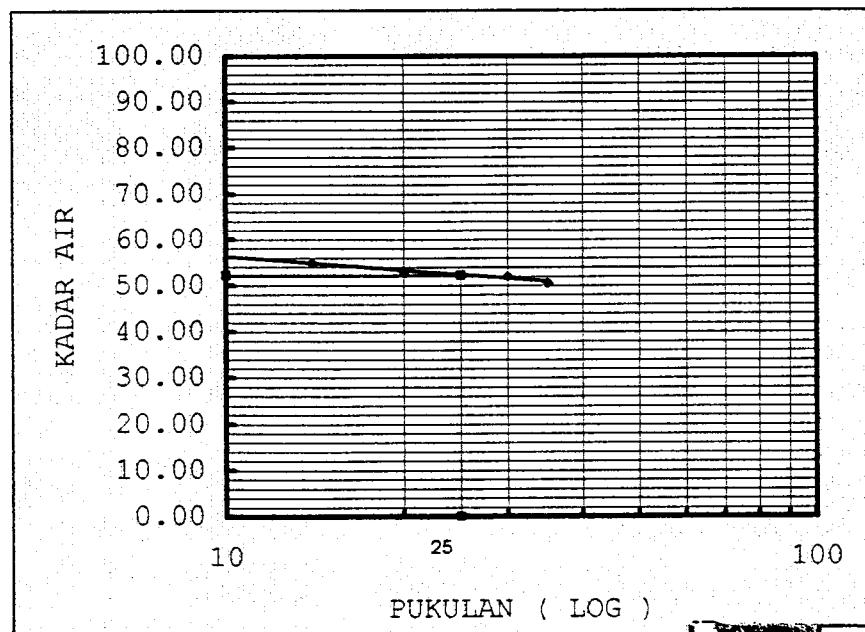
**PENGUJIAN BATAS CAIR**

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 13 Februari 2004
LOKASI	: Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah	Dikerjakan	: Yogi + Teza
Sample No.	: Tanah Asli + Batu Gamping 3%		

NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	21.58	21.94	21.67	22.39	22.43	21.91	21.57	21.75
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	41.80	37.75	40.24	38.35	40.90	41.23	39.94	40.38
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	34.76	32.05	33.89	32.74	34.41	34.79	33.65	34.25
5	Berat air (3) - (4)	7.04	5.70	6.35	5.61	6.49	6.44	6.29	6.13
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.18	10.11	12.22	10.35	11.98	12.88	12.08	12.50
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{53.41}{56.38} \times 100\% =$	53.41	56.38	51.96	54.20	54.17	50.00	52.07	49.04
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		54.90		53.08		52.09		50.55
9	PUKULAN		14		20		30		35

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		KESIMPULAN	
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.05	21.86
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	43.85	45.89
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	37.89	39.51
5	BERAT AIR (3)-(4)	5.96	6.38
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	15.84	17.65
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{37.63}{36.15} \times 100\% =$	37.63	36.15
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =		36.89



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII



Jl. Kaliurang Km.14,4 (0274) 895042



**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 : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Batu Gamping 6%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

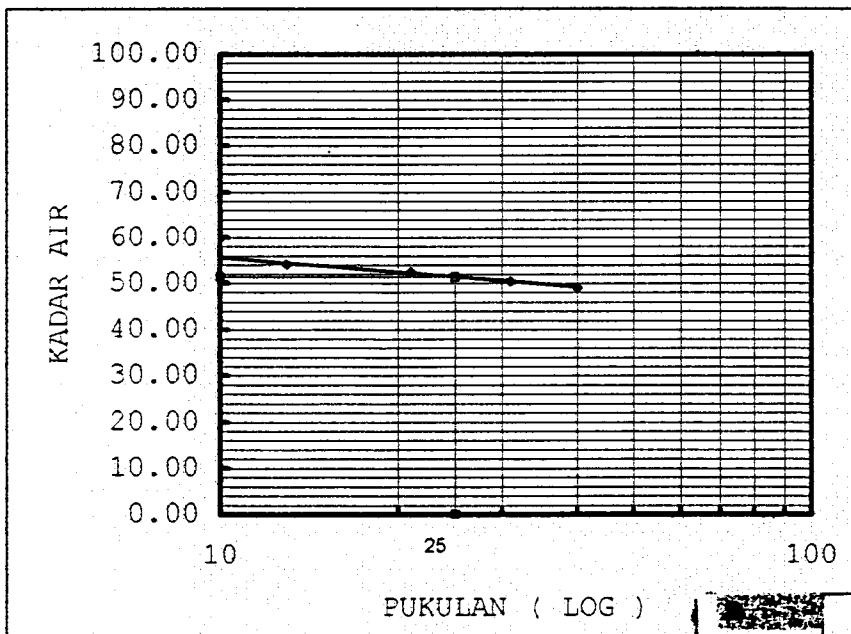
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	21.85	21.95	22.77	21.98	21.85	21.15	21.75	21.62
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	42.78	40.21	40.05	39.86	42.21	43.25	39.85	43.52
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	35.40	33.82	34.02	33.78	35.52	35.69	33.72	36.53
5	Berat air (3) - (4)	7.38	6.39	6.03	6.08	6.69	7.56	6.13	6.99
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.55	11.87	11.25	11.80	13.67	14.54	11.97	14.91
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	54.46	53.83	53.60	51.53	48.94	51.99	51.21	46.88
8	KADAR AIR RATA-RATA =		54.15		52.56		50.47		49.05
9	PUKULAN		13		21		31		40

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN		
2	BERAT CAWAN KOSONG	22.10	21.97
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	45.87	43.56
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	38.75	36.98
5	BERAT AIR (3)-(4)	7.12	6.58
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	16.65	15.01
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	42.76	43.84
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =	43.30	

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	4.282
BATAS CAIR	:	51.39
BATAS PLASTIS	:	43.30
INDEX PLASTISITAS	:	8.09



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS·FTSP·UII



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
JURUSAN TEKNIK SIPIL FTSP  
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

**PENGUJIAN BATAS CAIR**

PROYEK : Tugas Akhir  
LOKASI : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
Sample No. : Tanah Asli + Batu Gamping 9%

Tanggal : 13 Februari 2004  
Dikerjakan : Yogi + Teza

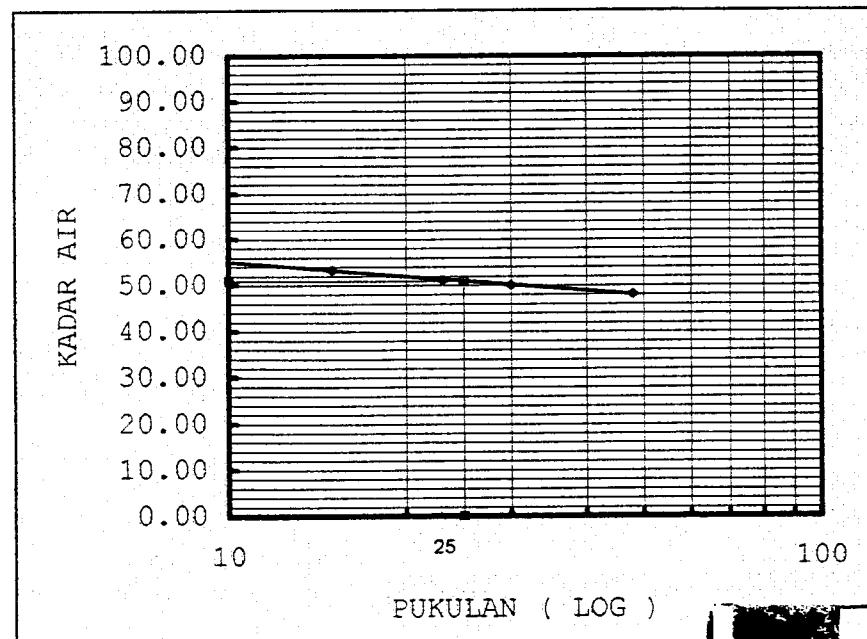
NO	NO. PENGUJIAN	I	II	III	IV				
1	NO CAWAN	1	2	3	4	5	6	7	8
2	Berat cawan kosong	22.30	21.80	22.41	22.13	21.75	22.06	21.72	22.40
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	43.25	45.36	39.87	42.56	40.26	40.28	41.36	39.86
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	35.96	37.16	33.94	35.68	34.21	34.08	34.95	34.21
5	Berat air (3) - (4)	7.29	8.20	5.93	6.88	6.05	6.20	6.41	5.65
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.66	15.36	11.53	13.55	12.46	12.02	13.23	11.81
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\%$	53.37	53.39	51.43	50.77	48.56	51.58	48.45	47.84
8	KADAR AIR RATA-RATA =		53.38		51.10		50.07		48.15
9	PUKULAN		15		23		30		48

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	21.76	21.54
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	46.52	43.98
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	39.08	36.99
5	BERAT AIR (3)-(4)	7.44	6.99
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	17.32	15.45
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	42.96	45.24
8	KADAR AIR RATA-RATA =	44.10	

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	4.428
BATAS CAIR	:	50.94
BATAS PLASTIS	:	44.10
INDEX PLASTISITAS	:	6.84



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UJI



**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**

PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 13 Februari 2004
LOKASI	: Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah	Dikerjakan	: Yogi + Teza
Sample No.	: Tanah Asli + Batu Gamping 12%		

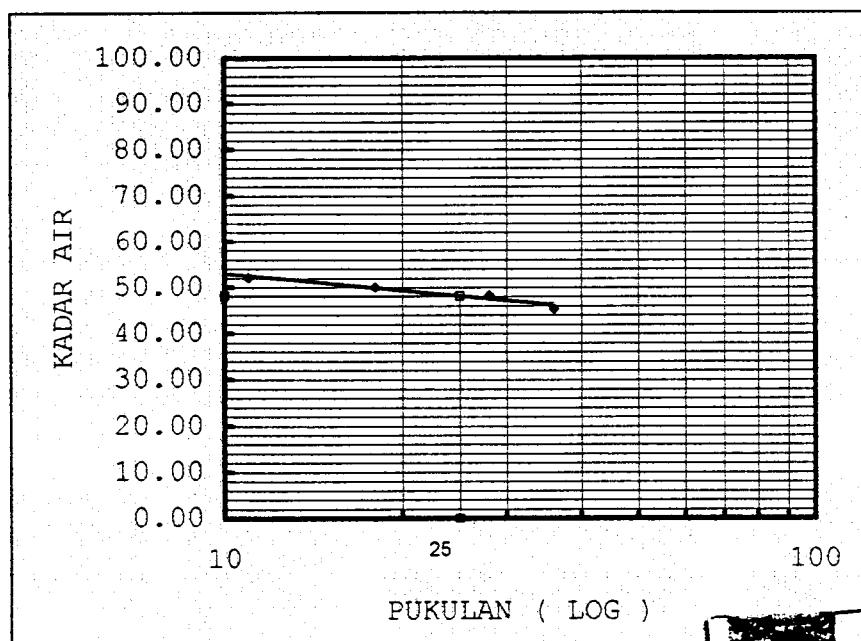
NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN	22.03	22.40	21.87	21.78	22.40	22.06	21.95	21.84
2	Berat cawan kosong								
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	42.68	41.56	41.29	43.27	41.91	40.85	40.32	40.21
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	35.51	35.08	34.65	36.28	35.51	34.75	34.58	34.48
5	Berat air (3) - (4)	7.17	6.48	6.64	6.99	6.40	6.10	5.74	5.73
6	Berat tanah kering (4) - (2)	13.48	12.68	12.78	14.50	13.11	12.69	12.63	12.64
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\%$	53.19	51.10	51.96	48.21	48.82	48.07	45.45	45.33
(6)									
8	KADAR AIR RATA-RATA =		52.15		50.08		48.44		45.39
9	PUKULAN		11		18		28		36

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO		1	2
1	NO CAWAN	21.97	21.96
2	BERAT CAWAN KOSONG	45.56	44.85
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	38.41	37.58
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	7.15	7.27
5	BERAT AIR (3)-(4)	16.44	15.62
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{—}{—} \times 100\% =$	43.49	46.54
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =	45.02	

**KESIMPULAN**

FLOW INDEX	:	4.785
BATAS CAIR	:	48.13
BATAS PLASTIS	:	45.02
INDEX PLASTISITAS	:	3.11



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS·FTSP·UJI

JL. KALURANG KM.14,4 (0274) 895042



**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**

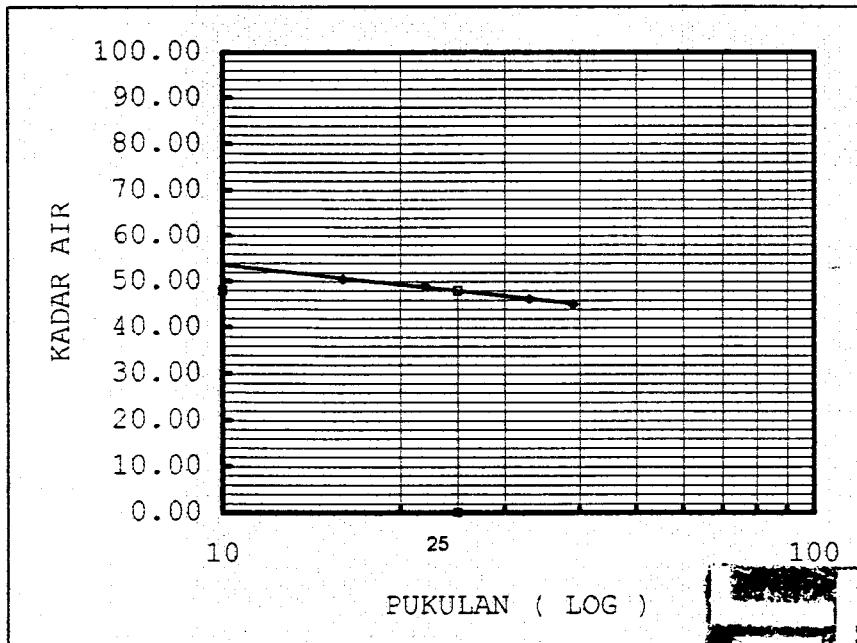
PROYEK	: Tugas Akhir	Tanggal	: 13 Februari 2004
LOKASI	: Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah	Dikerjakan	: Yogi + Teza
Sample No.	: Tanah Asli + Batu Gamping 15%		

NO	NO. PENGUJIAN	I		II		III		IV	
		1	2	3	4	5	6	7	8
1	NO CAWAN								
2	Berat cawan kosong	21.66	21.84	21.57	22.04	21.78	21.45	21.65	21.67
3	Berat cawan + tanah basah (gr)	43.25	41.25	39.67	44.05	45.02	42.01	40.25	43.05
4	Berat cawan + tanah kering (gr)	36.02	34.72	33.68	36.85	37.52	35.62	34.35	36.52
5	Berat air (3) - (4)	7.23	6.53	5.99	7.20	7.50	6.39	5.90	6.53
6	Berat tanah kering (4) - (2)	14.36	12.88	12.11	14.81	15.74	14.17	12.70	14.85
(5)									
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	50.35	50.70	49.46	48.62	47.65	45.10	46.46	43.97
8	KADAR AIR RATA-RATA =		50.52		49.04		46.37		45.21
9	PUKULAN		16		22		33		39

**PENGUJIAN BATAS PLASTIS**

NO			
1	NO CAWAN	1	2
2	BERAT CAWAN KOSONG	21.82	21.75
3	BERAT CAWAN + TANAH BASAH	44.28	41.27
4	BERAT CAWAN + TANAH KERING	37.28	35.21
5	BERAT AIR (3)-(4)	7.00	6.06
6	BERAT TANAH KERING (4)-(2)	15.46	13.46
(5)			
7	KADAR AIR = $\frac{(5)}{(6)} \times 100\% =$	45.28	45.02
(6)			
8	KADAR AIR RATA-RATA =	45.15	

<b>KESIMPULAN</b>	
FLOW INDEX	: 5.601
BATAS CAIR	: 48.01
BATAS PLASTIS	: 45.15
INDEX PLASTISITAS	: 2.86



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
ITS-FTSP-II



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

**PENGUJIAN BATAS SUSUT TANAH**

PROYEK	: <u>Tugas Akhir</u>	DIKERJAKAN	<u>Yogi + Teza</u>
Asal Sampel	: <u>Sumber Lawang, Sragen</u>	TANGGAL	<u>13 Februari 2004</u>
NO Sampel	: <u>Tanah Asli + Batu Gamping</u>		

1	No Pengujian (kode sampel)		0%	3%	6%
2	Berat jenis tanah		2.563	2.497	2.470
3	Berat Cawan Susut	W1 (gr)	42.48	38.55	40.56
4	Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	64.28	63.89	63.85
5	Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	55.81	54.92	55.18
6	Berat air	Wa (gr)	= (W2-W3)	8.47	8.97
7	Berat tanah Kering	Wo (gr)	= (W3-W1)	13.33	16.37
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)		154.68	155.35
9	Berat gelas ukur	W4 (gr)		33.82	33.82
10	Volume tanah kering	Vo (Cm <sup>3</sup> )	= (Wr-W4)/13,6	8.89	8.94
11	Batas Susut Tanah	SL (%)	= ((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	27.65	15.57
12	Batas susut tanah rata-rata	SL (%)		21.61	25.45
					30.77





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

**PENGUJIAN BATAS SUSUT TANAH**

PROYEK	: <u>Tugas Akhir</u>	DIKERJAKAN	<u>Yogi + Teza</u>
Asal Sampel	: <u>Sumber Lawang, Sragen</u>	TANGGAL	<u>13 Februari 2004</u>
NO Sampel	: <u>Tanah Asli + Batu Gamping</u>		

1	No Pengujian (kode sampel)		9%	12%	15%
2	Berat jenis tanah		2.395	2.366	2.281
3	Berat Cawan Susut	W1 (gr)	41.35	40.97	24.21
4	Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	63.51	65.34	38.51
5	Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	55.24	55.21	32.56
6	Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	8.27	10.13	5.95
7	Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	13.89	14.24	8.35
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	169.54	182.09	132.28
9	Berat gelas ukur	W4 (gr)	33.82	33.82	33.82
10	Volume tanah kering	Vo (Cm <sup>3</sup> ) =(Wr-W4)/13,6	9.98	10.90	7.24
11	Batas Susut Tanah	SL (%) =((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	30.09	34.81	44.44
12	Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	32.45	39.66	43.52





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

**PENGUJIAN BATAS SUSUT TANAH**

PROYEK	: Tugas Akhir	DIKERJAKAN	Yogi + Teza				
Asal Sampel	: Sumber Lawang, Sragen	TANGGAL	: 15 Februari 2004				
NO Sampel	: Tanah Asli + Semen Putih						

1	No Pengujian (kode sampel)		9%	12%	15%
2	Berat jenis tanah		2.371	2.348	2.191
3	Berat Cawan Susut	W1 (gr)	40.97	41.35	34.63
4	Berat cawan susut + tanah basah	W2 (gr)	64.85	64.94	50.17
5	Berat cawan susut + tanah kering	W3 (gr)	55.61	55.27	45.48
6	Berat air	Wa (gr) = (W2-W3)	9.24	9.67	4.69
7	Berat tanah Kering	Wo (gr) =(W3-W1)	14.64	13.92	10.85
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur	Wr (gr)	195.26	194.59	152.39
9	Berat gelas ukur	W4 (gr)	33.82	33.82	33.82
10	Volume tanah kering	Vo (Cm <sup>3</sup> ) =(Wr-W4)/13,6	11.87	11.82	8.72
11	Batas Susut Tanah	SL (%)   =((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%	38.91	42.75	37.76
12	Batas susut tanah rata-rata	SL (%)	40.83	44.09	44.84





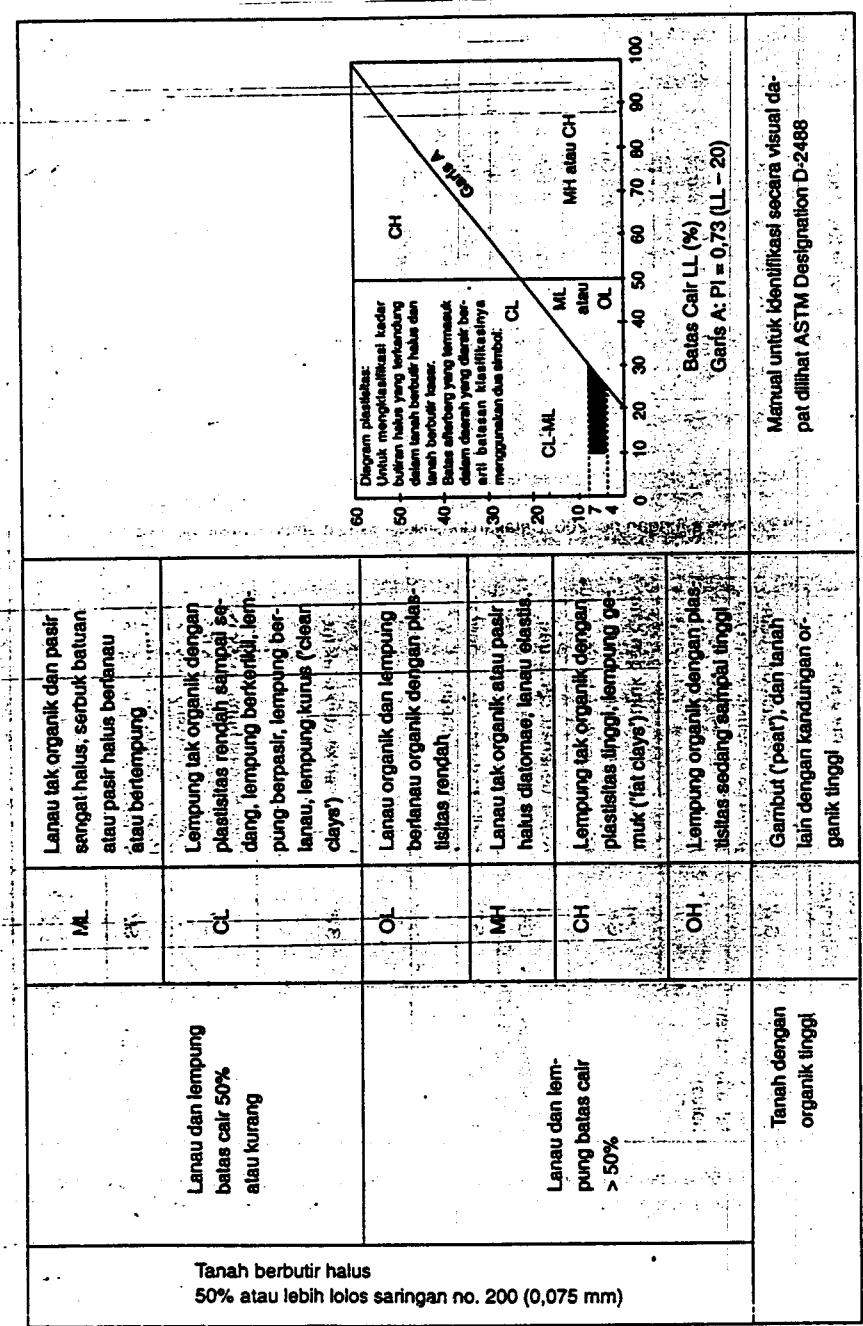
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**AKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN UII**  
**Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042 Yogyakarta 55584.**

**PENGUJIAN BATAS SUSUT TANAH**

PROYEK	: Tugas Akhir	DIKERJAKAN	Yogi + Teza	
Asal Sampel	: Sumber Lawang, Sragen	TANGGAL	: 15 Februari 2004	
NO Sampel	: Tanah Asli + Semen Putih			

1	No Pengujian (kode sampel)		0%	3%	6%
2	Berat jenis tanah		2.563	2.476	2.441
3	Berat Cawan Susut W1 (gr)		42.48	38.55	41.11
4	Berat cawan susut + tanah basah W2 (gr)		64.28	63.89	63.35
5	Berat cawan susut + tanah kering W3 (gr)		55.81	54.92	54.65
6	Berat air Wa (gr) = (W2-W3)		8.47	8.97	8.70
7	Berat tanah Kering Wo (gr) =(W3-W1)		13.33	16.37	13.54
8	Berat air raksa yang terdesak tanah kering + gelas ukur Wr (gr)		154.68	155.35	164.54
9	Berat gelas ukur W4 (gr)		33.82	33.82	33.82
10	Volume tanah kering Vo (Cm <sup>3</sup> ) =(Wr-W4)/13,6		8.89	8.94	9.61
11	Batas Susut Tanah SL (%) =((Vo/Wo)-(1/Gs)) x 100%		27.65	15.57	30.60
12	Batas susut tanah rata-rata SL (%)		21.61	31.07	38.70





# LAMPIRAN 3

## GRAIN SIZE ANALYSIS

Project	: Tugas Akhir	Location	: Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah
Test no	: 1	Date	: 10 Februari 2004
Depth	: 1,00 m	Tested by	: Yogi & Teza

## Soil sample (disturbed/undisturbed)

Mass of soil	=	60 gr	Hydrometer type	=	152 H
Specific Gravity , G	=	2.563	Hydr. Correction, a	=	1.021
K2 = a/W x 100	=	1.70167433	Meniscus corretion, m	=	1

## Sieve Analysis

Sieve No	Opening (mm)	Mass retained (gr)	Mass retained (gr)	% finer by mass e/W x 100%	Remarks
4	4.750	d1 = 0.00	e1 = 60.00	100.00	e7 = W - Sd
10	2.000	d2 = 1.70	e2 = 58.30	97.17	e6 = d7 + e7
20	0.850	d3 = 1.26	e3 = 57.04	95.07	e5 = d6 + e6
40	0.425	d4 = 0.87	e4 = 56.17	93.62	e4 = d5 + e5
60	0.250	d5 = 0.32	e5 = 55.85	93.08	e3 = d4 + e4
140	0.106	d6 = 0.32	e6 = 55.53	92.55	e2 = d3 + e3
200	0.075	d7 = 0.11	e7 = 55.42	92.37	e1 = d2 + e2
		Sd = 4.58			

## Hirometer Analysis

Time	elapsed time min. T	R1	R2	t	R' R1 + m	L	K	D	Rc= R1-R2+Cr	P K2 x R (%)
12.48										
12.50	2	51	-2.0	27	52	7.781	0.0128	0.02522616	54.3	92.40
12.53	5	49	-2.0	27	50	8.108	0.0128	0.01628669	52.3	89.00
2.55	30	45	-2.0	27	46	8.763	0.0128	0.00691233	48.3	82.19
13.48	60	42	-2.0	27	43	9.254	0.0128	0.00502287	45.3	77.09
14.01	250	33	-2.0	27	34	10.728	0.0128	0.00264937	36.3	61.77
12.48	1440	18	-2.0	26	19	13.184	0.0128	0.00122376	21.3	36.25

Remarks :

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

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

SOIL MECHANICS LABORATORY  
CIVIL ENGINEERING DEPARTEMEN  
ISLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA



JL. KALIPURANG KM.14.4 (0274) 995042

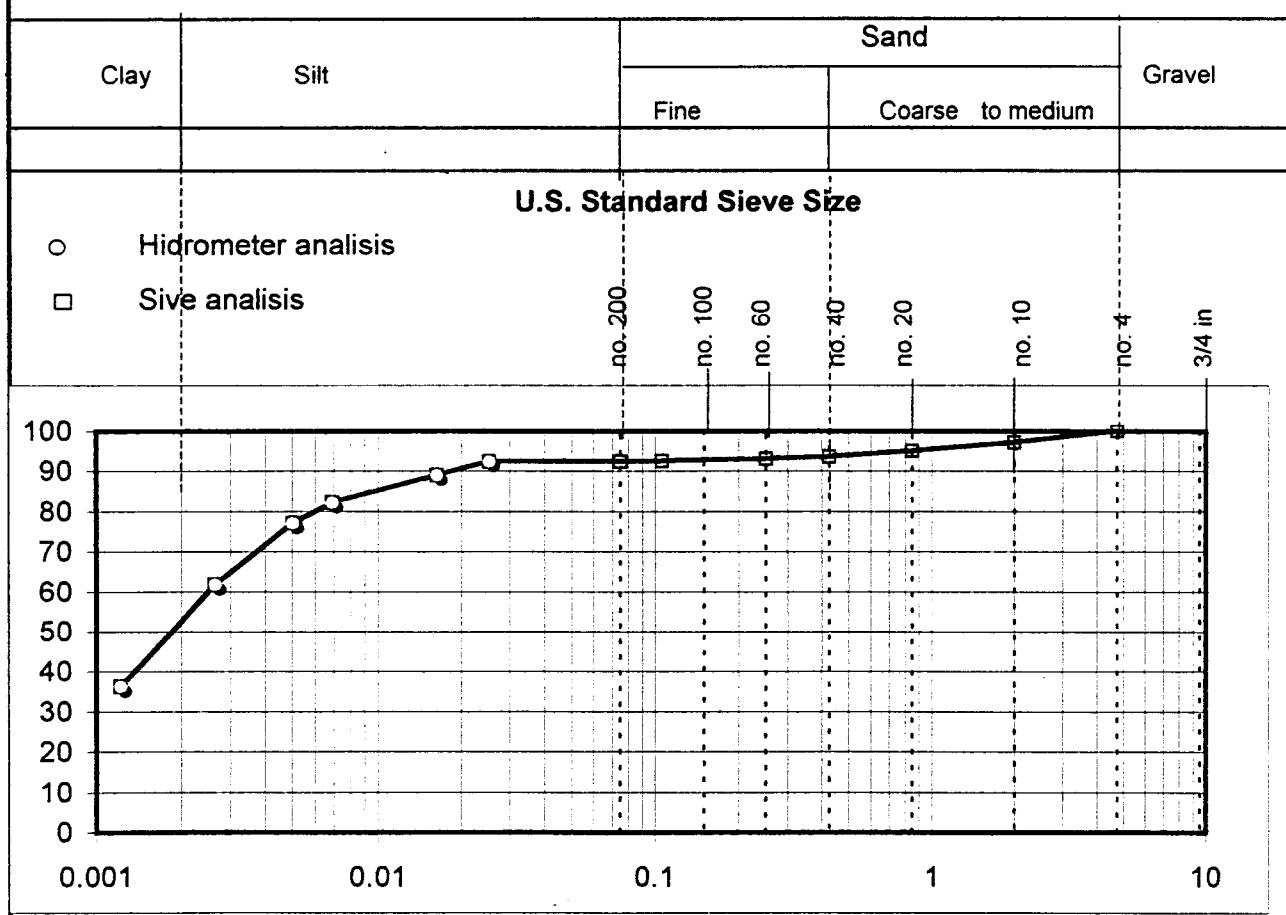
# GRAIN SIZE ANALYSIS

Project : Tugas Akhir	Tested : Yogi & Teza
Sample no. : 1	Date : 10 Februari 2004
Depth : 1,00 m	Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah

Soil sample (disturbed/undisturbed)

Specifig Gravity : 2.563

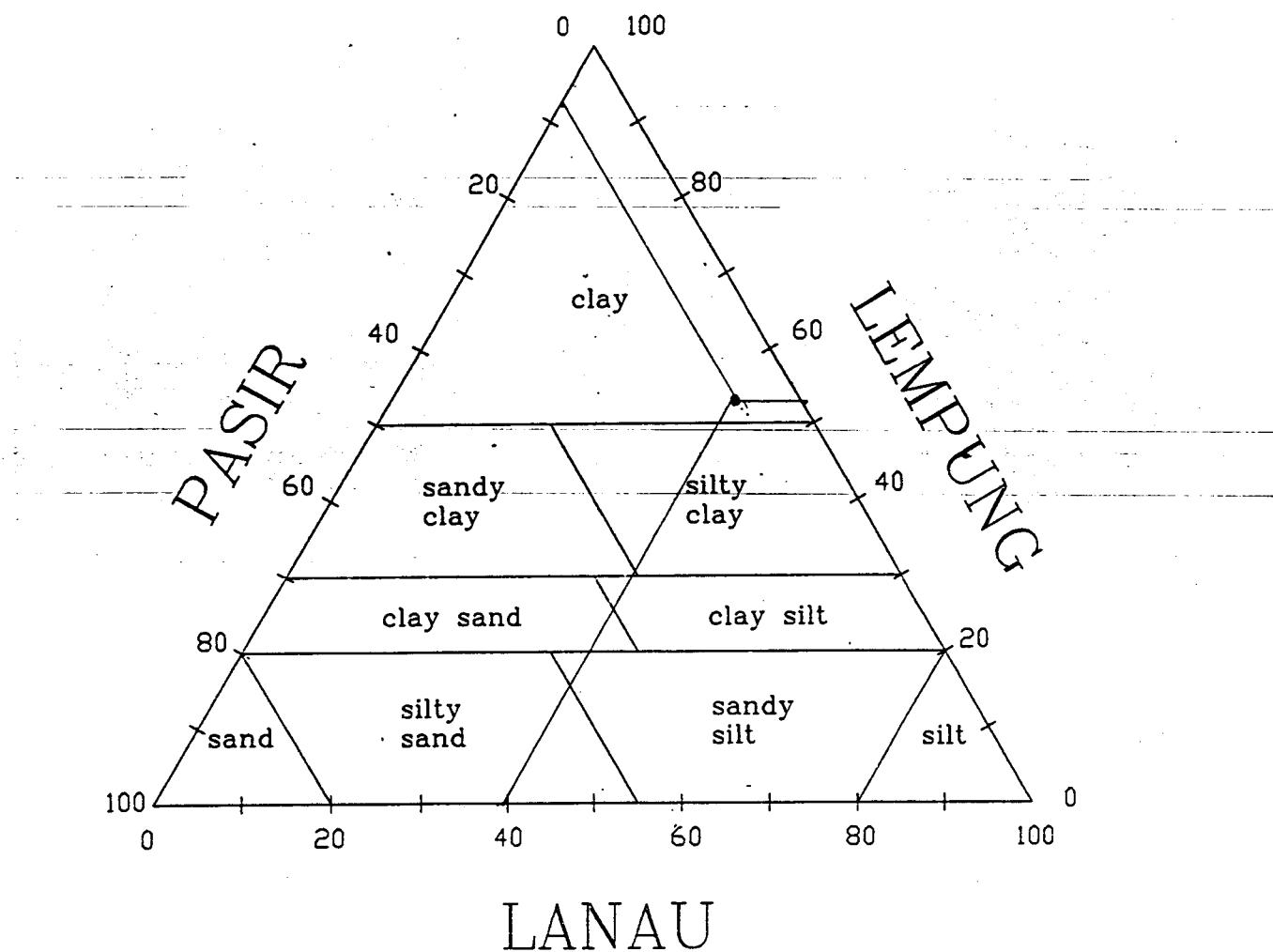
Discription of soil :



Finer # 200 :	92.367 %	D10 (mm)	
		D30 (mm)	
Gravel :	0.00 %	D60 (mm)	
Sand :	7.63 %	Cu = D60/D10	
Silt :	39.89 %	= D30 <sup>2</sup> / (D10xD60)	
Clay :	52.48 %		

SOIL MECHANICS LABORATORY  
CIVIL ENGINEERING DEPARTEMENT  
SLAMIC UNIVERSITY OF INDONESIA





Klasifikasi tanah berdasarkan USCS

# LAMPIRAN 4



**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	DIKERJAKAN	Yogi + Teza
Asal Sampel	Sragen, Jawa tengah	TANGGAL	10-Feb-04
NO Sampel	1		

<b>DATA SILINDER</b>	
1 Diameter ( ø ) cm	10.16
2 Tinggi ( H ) cm	11.6
3 Volume ( V ) cm <sup>3</sup>	940.45
4 Berat gram	1871

<b>DATA PENUMBUK</b>	
Berat (kg)	2.505
Jumlah lapis	3
Jumlah tumbukan /lapis	25
Tinggi jatuh	30.48

Berat jenis Gs	2.563
----------------	-------

**PENAMBAHAN AIR**

1 Berat tanah absah gram	2000	2000	2000	2000	2000
2 Kadar air mula-mula %	18.43	18.43	18.43	18.43	18.43
3 Penambahan air %	12.5	15	20	22.5	25
4 Penambahan air ml	250	300	400	450	500

**PENGUJIAN PEMADATAN SILINDER**

1 Nomor pengujian	1	2	3	4	5
2 Berat silinder + tanah pada gram	3295	3425	3517	3502	3472
3 Berat tanah padat gram	1424	1554	1646	1631	1601
4 Berat volume tanah gr/cm <sup>3</sup>	1.514	1.652	1.750	1.734	1.702

**PENGUJIAN KADAR AIR**

1 NOMOR PERCOBAAN			2	3	4	5
2 Nomor cawan	a	b	a	b	a	b
3 Berat cawan kosong gram	21.65	22.10	21.81	21.86	22.01	21.87
4 Berat cawan + tanah basah gram	60.39	38.06	60.83	46.64	40.03	54.76
5 Berat cawan + tanah kering gram	51.56	34.45	50.80	40.50	34.90	45.41
8 Kadar air = w %	29.52	29.23	34.60	32.94	39.80	39.72
9 Kadar air rata-rata		29.38		33.77		39.76
10 Berat volume tanah kering gr/cm <sup>3</sup>		1.170		1.235		1.230
						1.193

BERAT VOLUME KERING  
MAKSIMUM (gr/cm<sup>3</sup>)

1.27056

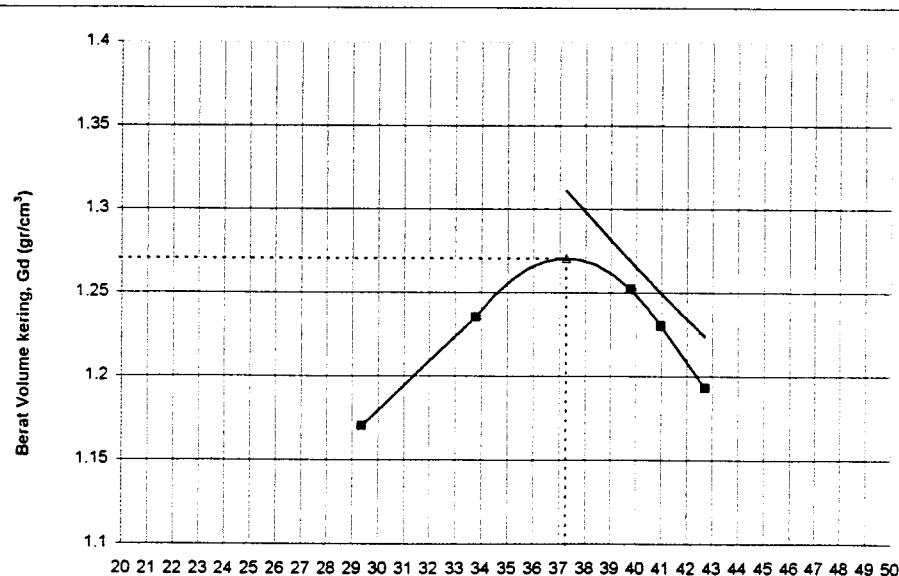
KADAR AIR OPTIMUM (%)

37.25

Diperiksa :

Ay

Ir. H. A Halim H



**LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII**

JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042

# **LAMPIRAN 5**



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Undisturb

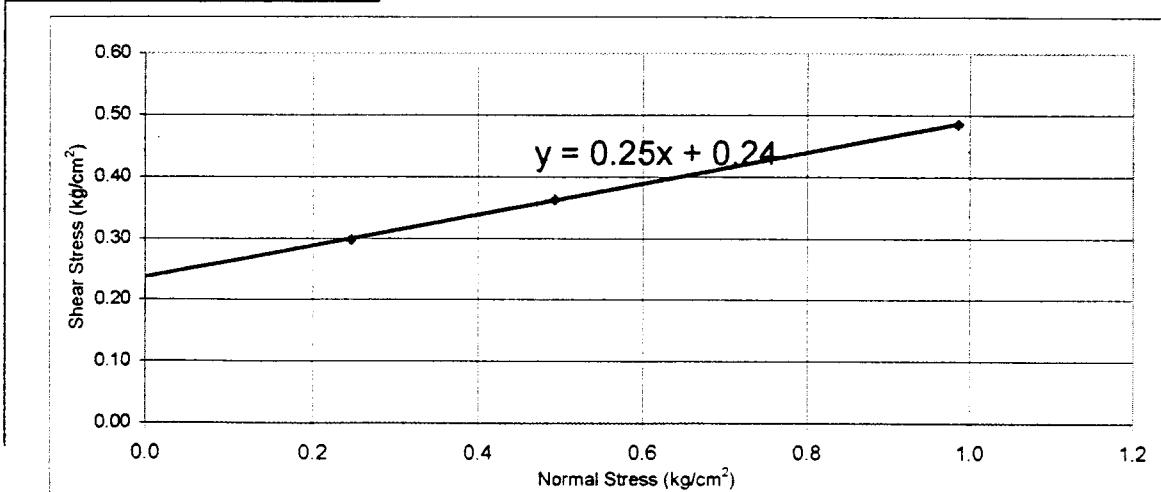
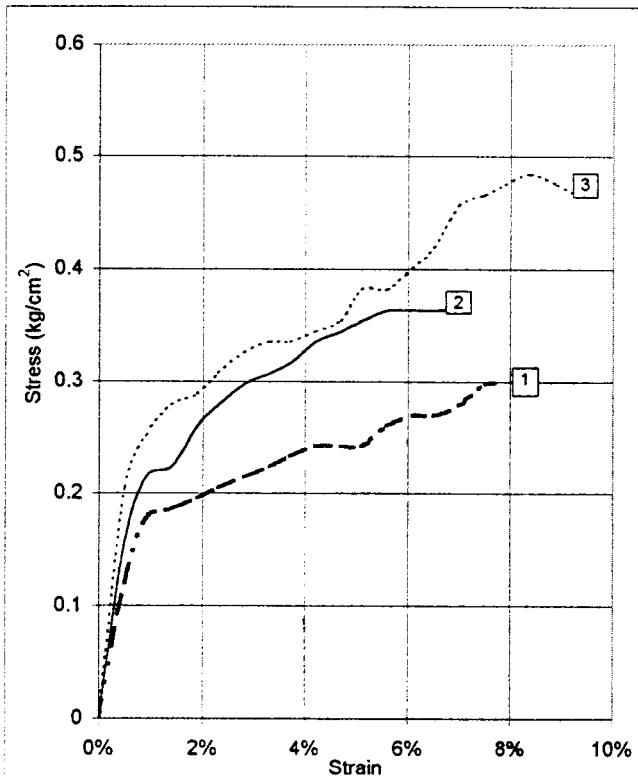
Date : 30 januari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	32.47
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.26	22.07	22.17
Wt of Cup + Wet soil, gr	86.44	78.49	82.47
Wt of Cup + Dry soil, gr	64.60	59.73	62.17
Water Content %	51.58	49.81	50.70
Average water content %	50.70		
Wt Soil + ring (gr)	200.86	198.40	196.90
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.739	1.706	1.686
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.154	1.132	1.119
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failur $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.298	0.363	0.485

Angle Of Internal friction, $\phi$ =	14.0 °
Cohesion =	0.24 kg/cm <sup>2</sup>

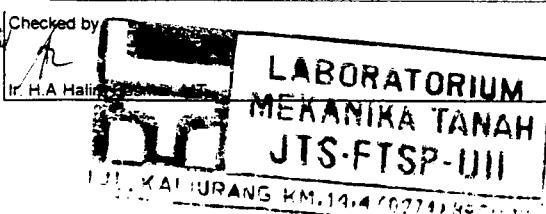


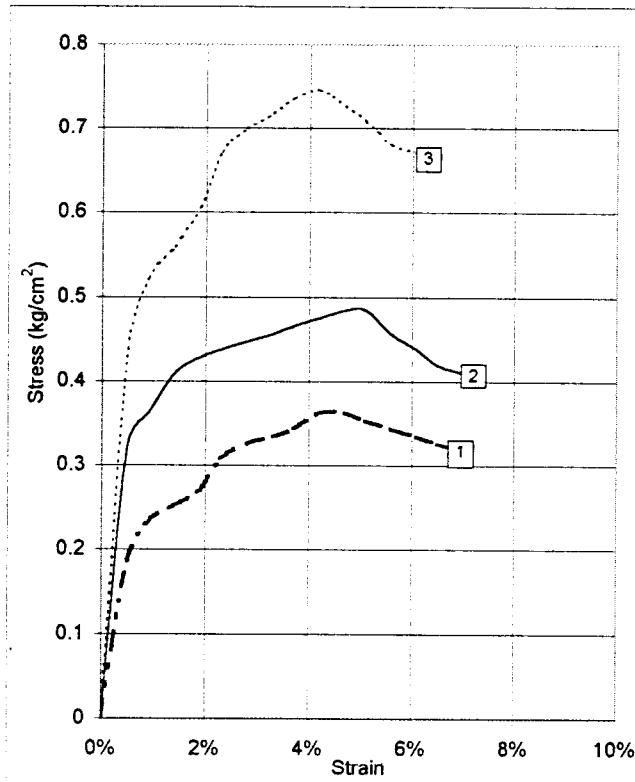
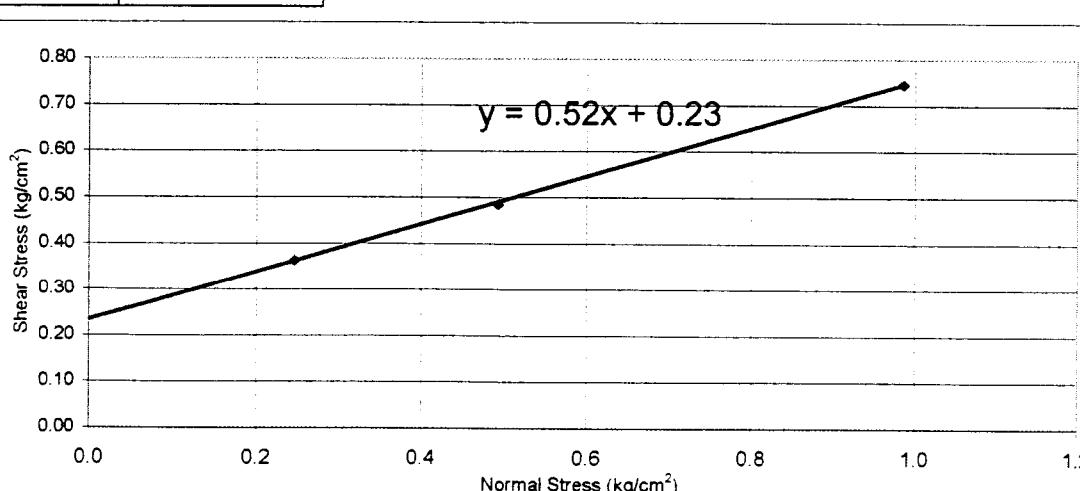
Checked by

Ir. H.A Halim

Tested by

Yogi + Teza



	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																																														
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																																															
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah Asli (Remolded) 0%		Date : 15 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht.Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> </table> <p>LRC = 0.3026 kg/div</p>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht.Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40																						
Sample data																																															
diam (cm)	6.43																																														
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																																													
Ht.Lo (cm)	2.31																																														
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																																														
Wt ring (gr)	70.40																																														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center;">Water Content</td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.15</td> <td>22.08</td> <td>22.12</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>47.70</td> <td>52.87</td> <td>50.29</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>43.98</td> <td>48.47</td> <td>46.23</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>17.04</td> <td>16.67</td> <td>16.86</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">16.86</td> </tr> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>199.57</td> <td>198.62</td> <td>199.18</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.722</td> <td>1.709</td> <td>1.717</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.474</td> <td>1.462</td> <td>1.469</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.363</td> <td>0.485</td> <td>0.746</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	22.15	22.08	22.12	Wt of Cup + Wet soil, gr	47.70	52.87	50.29	Wt of Cup + Dry soil, gr	43.98	48.47	46.23	Water Content %	17.04	16.67	16.86	Average water content %	16.86			Wt Soil + ring (gr)	199.57	198.62	199.18	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.722	1.709	1.717	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.474	1.462	1.469	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.363	0.485	0.746
Water Content																																															
Wt Container (cup), gr	22.15	22.08	22.12																																												
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.70	52.87	50.29																																												
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.98	48.47	46.23																																												
Water Content %	17.04	16.67	16.86																																												
Average water content %	16.86																																														
Wt Soil + ring (gr)	199.57	198.62	199.18																																												
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.722	1.709	1.717																																												
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.474	1.462	1.469																																												
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																																												
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.363	0.485	0.746																																												
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Angle Of internal friction, φ =</td> <td colspan="3">27.5 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td colspan="3">0.23 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of internal friction, φ =	27.5 °			Cohesion =	0.23 kg/cm <sup>2</sup>																																						
Angle Of internal friction, φ =	27.5 °																																														
Cohesion =	0.23 kg/cm <sup>2</sup>																																														
																																															
																																															
Checked by AMGZ Ir. H.A. Mulyasih, MT.		Tested by Yogi + Teza																																													
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; display: inline-block;">         LABORATORIUM          MEKANIKA TANAH          JTS-FTSP-UII          KALIRANG KM.14.4 (0274) 895042       </div>																																															



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 3% - 0 Hari

Date : 21 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

## Sample data

diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	32.47
Vol (cm <sup>3</sup> )	2.31
Wt ring (gr)	75.01
LRC =	70.40

$$0.3026 \text{ kg/div}$$

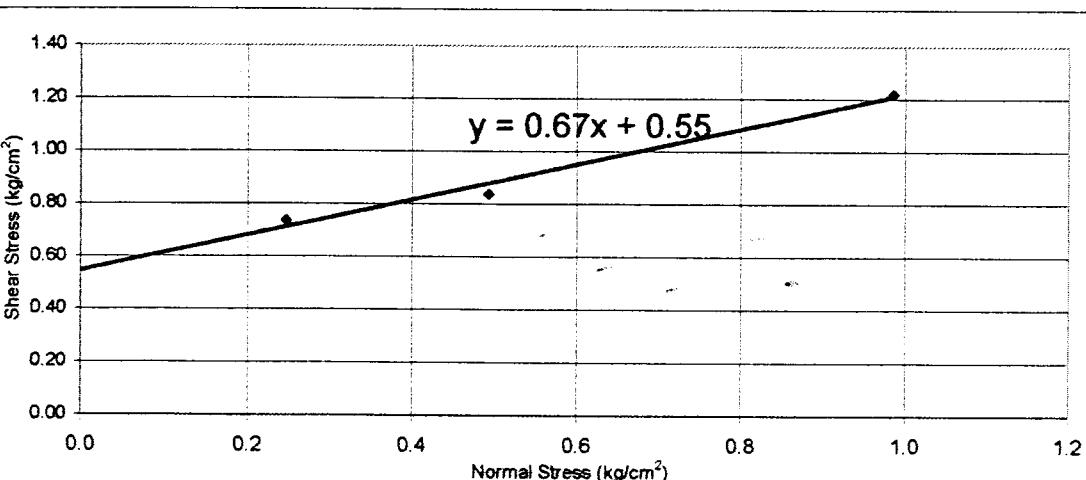
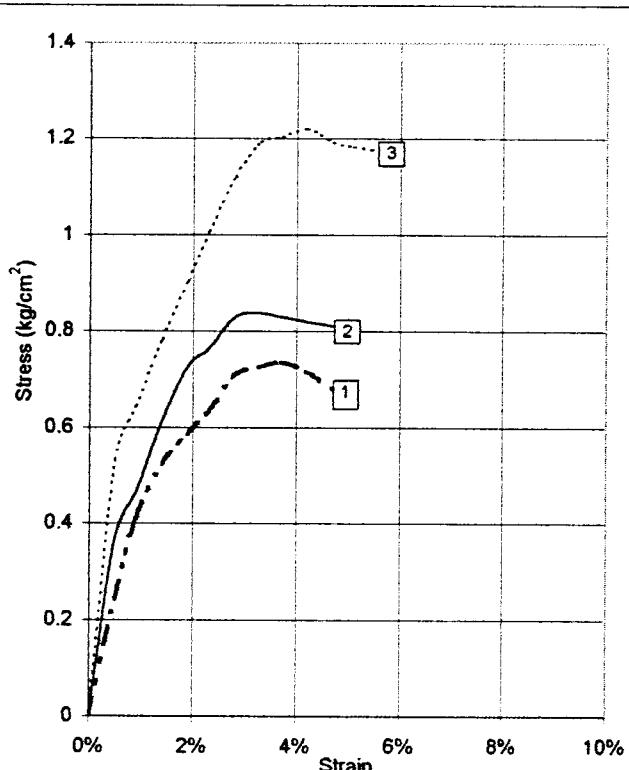
## Water Content

Wt Container (cup), gr	22.15	22.08	22.12
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.70	52.87	50.29
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.77	44.52	42.65
Water Content %	37.22	37.21	37.22
Average water content %	37.22		
Wt Soil + ring (gr)	207.15	205.23	206.15
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.823	1.797	1.810
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.329	1.310	1.319
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.736	0.839	1.221

Angle Of Internal  
friction, φ =

33.8 °

Cohesion = 0.55 kg/cm<sup>2</sup>



Checked by

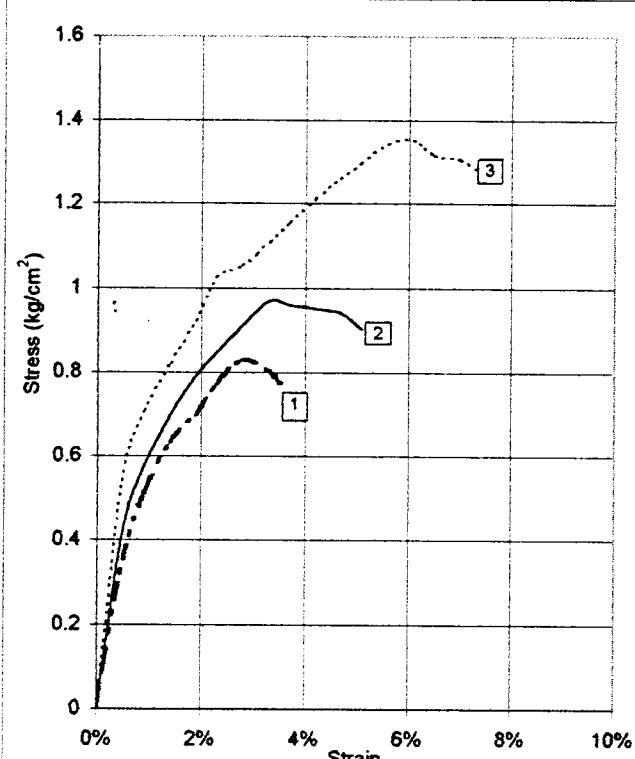
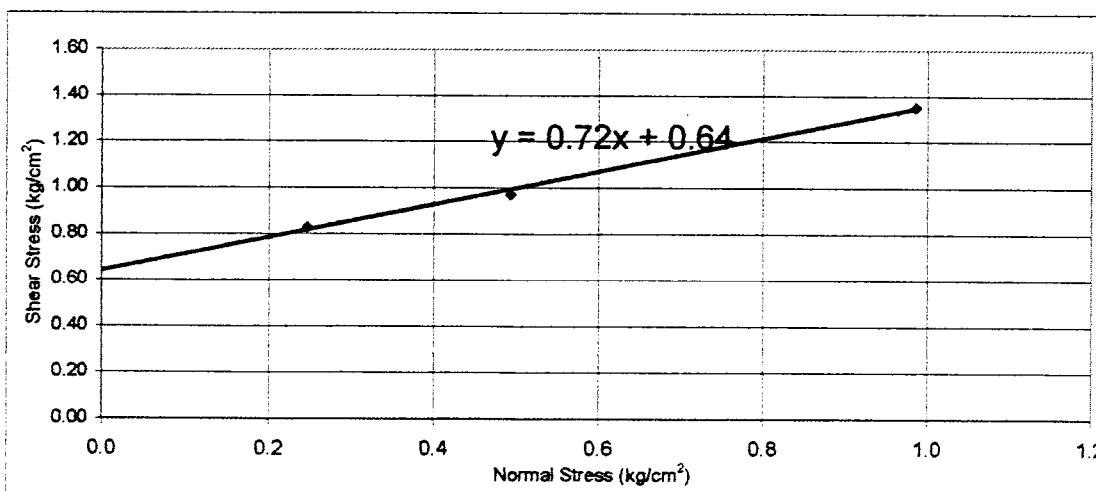
Ir. H.A Halim Hasmer, MT.

**LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII**

Tested by

Yogi + Teza

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																																														
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																																															
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 6% - 0 Hari		Date : 21 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht.Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> <tr> <td>LRC</td> <td colspan="3">= 0.3026 kg/div</td> </tr> </table>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht.Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40			LRC	= 0.3026 kg/div																		
Sample data																																															
diam (cm)	6.43																																														
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																																													
Ht.Lo (cm)	2.31																																														
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																																														
Wt ring (gr)	70.40																																														
LRC	= 0.3026 kg/div																																														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center;">Water Content</td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.10</td> <td>21.58</td> <td>21.34</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>49.82</td> <td>52.24</td> <td>51.03</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>42.03</td> <td>43.92</td> <td>42.98</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.22</td> <td>37.24</td> <td>37.23</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.23</td> </tr> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>202.46</td> <td>202.41</td> <td>207.41</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.761</td> <td>1.760</td> <td>1.827</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.283</td> <td>1.283</td> <td>1.331</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.774</td> <td>0.895</td> <td>1.277</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	21.10	21.58	21.34	Wt of Cup + Wet soil, gr	49.82	52.24	51.03	Wt of Cup + Dry soil, gr	42.03	43.92	42.98	Water Content %	37.22	37.24	37.23	Average water content %	37.23			Wt Soil + ring (gr)	202.46	202.41	207.41	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.761	1.760	1.827	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.283	1.283	1.331	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.774	0.895	1.277
Water Content																																															
Wt Container (cup), gr	21.10	21.58	21.34																																												
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.82	52.24	51.03																																												
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.03	43.92	42.98																																												
Water Content %	37.22	37.24	37.23																																												
Average water content %	37.23																																														
Wt Soil + ring (gr)	202.46	202.41	207.41																																												
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.761	1.760	1.827																																												
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.283	1.283	1.331																																												
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																																												
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.774	0.895	1.277																																												
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Angle Of Internal friction, φ =</td> <td colspan="3">34.6 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td colspan="3">0.58 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of Internal friction, φ =	34.6 °			Cohesion =	0.58 kg/cm <sup>2</sup>																																						
Angle Of Internal friction, φ =	34.6 °																																														
Cohesion =	0.58 kg/cm <sup>2</sup>																																														
Checked by 		Tested by Yogi + Teza																																													
Ir. H.A Halim Hasmar, MT <b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UII</b> JLN. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 895042																																															

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																										
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																											
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 9% - 0 Hari		Date : 21 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> </table>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht,Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40		
Sample data																											
diam (cm)	6.43																										
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																									
Ht,Lo (cm)	2.31																										
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																										
Wt ring (gr)	70.40																										
LRC = 0.3026 kg/div																											
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center;">Water Content</td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.36</td> <td>22.05</td> <td>22.21</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>47.31</td> <td>54.49</td> <td>50.90</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>40.54</td> <td>45.69</td> <td>43.12</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.23</td> <td>37.24</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.24</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	22.36	22.05	22.21	Wt of Cup + Wet soil, gr	47.31	54.49	50.90	Wt of Cup + Dry soil, gr	40.54	45.69	43.12	Water Content %	37.24	37.23	37.24	Average water content %	37.24		
Water Content																											
Wt Container (cup), gr	22.36	22.05	22.21																								
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.31	54.49	50.90																								
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.54	45.69	43.12																								
Water Content %	37.24	37.23	37.24																								
Average water content %	37.24																										
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>207.97</td> <td>207.62</td> <td>206.78</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.834</td> <td>1.829</td> <td>1.818</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.336</td> <td>1.333</td> <td>1.325</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.829</td> <td>0.969</td> <td>1.351</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	207.97	207.62	206.78	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.834	1.829	1.818	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.336	1.333	1.325	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.829	0.969	1.351				
Wt Soil + ring (gr)	207.97	207.62	206.78																								
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.834	1.829	1.818																								
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.336	1.333	1.325																								
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																								
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.829	0.969	1.351																								
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Angle Of Internal friction, φ =</td> <td colspan="3">35.8 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td colspan="3">0.64 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of Internal friction, φ =	35.8 °			Cohesion =	0.64 kg/cm <sup>2</sup>																		
Angle Of Internal friction, φ =	35.8 °																										
Cohesion =	0.64 kg/cm <sup>2</sup>																										
 <p>The graph plots Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the y-axis (0 to 1.6) against Strain on the x-axis (0% to 10%). Three loading paths are shown: Path 1 is a dashed line starting at (0,0) and ending at approximately (4%, 0.7); Path 2 is a solid line starting at (0,0) and ending at approximately (6%, 1.35); Path 3 is a dotted line starting at (0,0) and ending at approximately (8%, 1.3).</p>																											
 <p>The graph plots Shear Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the y-axis (0.00 to 1.60) against Normal Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the x-axis (0.0 to 1.2). A straight line is drawn through the data points with the equation <math>y = 0.72x + 0.64</math>.</p>																											
Checked by 		Tested by Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%; text-align: center;">           Ir. H.A Halim Hasmar, M.T         </td> <td style="width: 25%; text-align: center;"> <b>LABORATORIUM</b>  <b>MEKANIKA TANAH</b>  <b>JTS-FTSP-UH</b> </td> <td style="width: 50%;"></td> </tr> </table>				Ir. H.A Halim Hasmar, M.T	<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UH</b>																						
Ir. H.A Halim Hasmar, M.T	<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UH</b>																										
JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 345042																											



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 12% - 0 Hari

Date : 21 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

**Sample data**

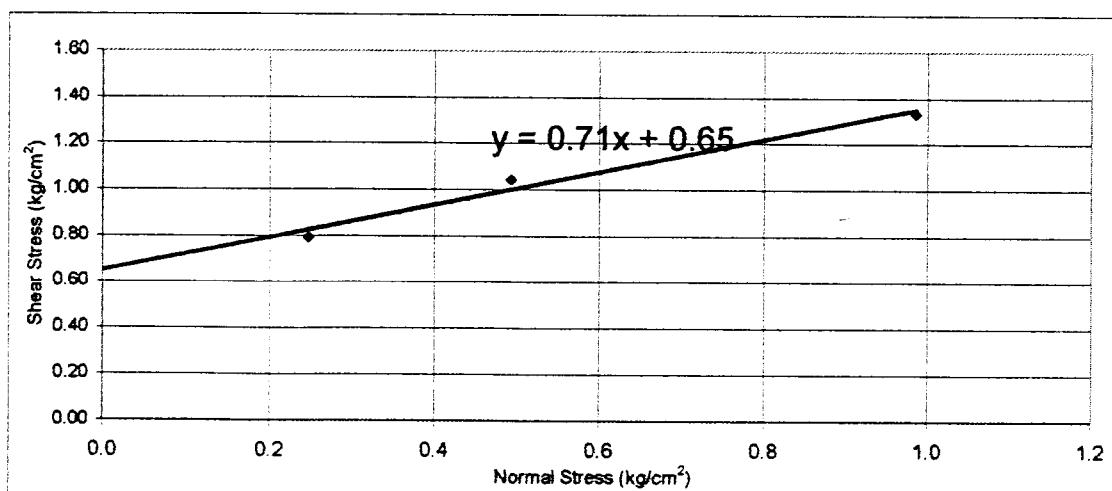
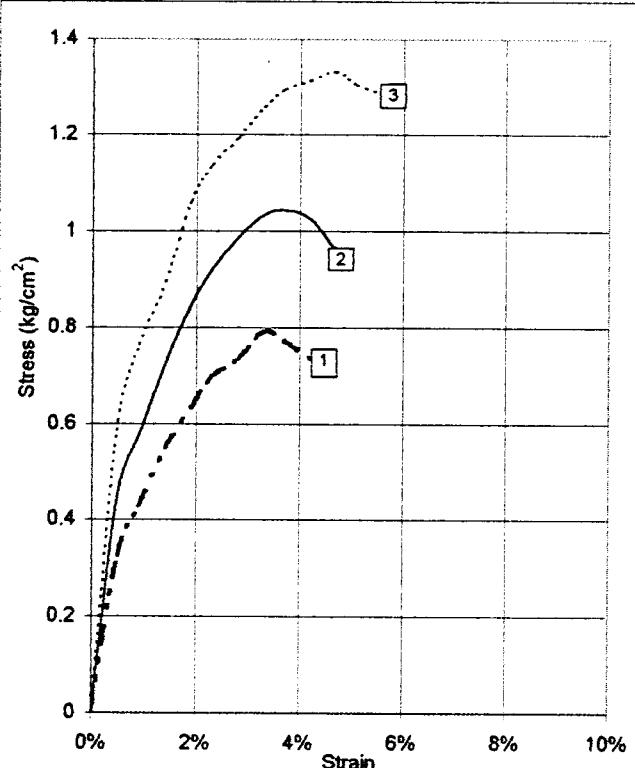
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.70	21.91	21.81
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.09	49.30	48.20
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.20	41.87	41.04
Water Content %	37.24	37.22	37.23
Average water content %	37.23		
Wt Soil + ring (gr)	205.00	206.39	207.05
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.794	1.813	1.822
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.307	1.321	1.328
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.988
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.792	1.044	1.333

Angle Of Internal friction, φ =	35.4 °
Cohesion =	0.65 kg/cm <sup>2</sup>

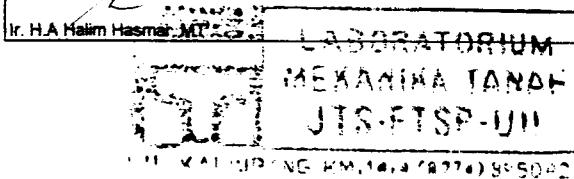


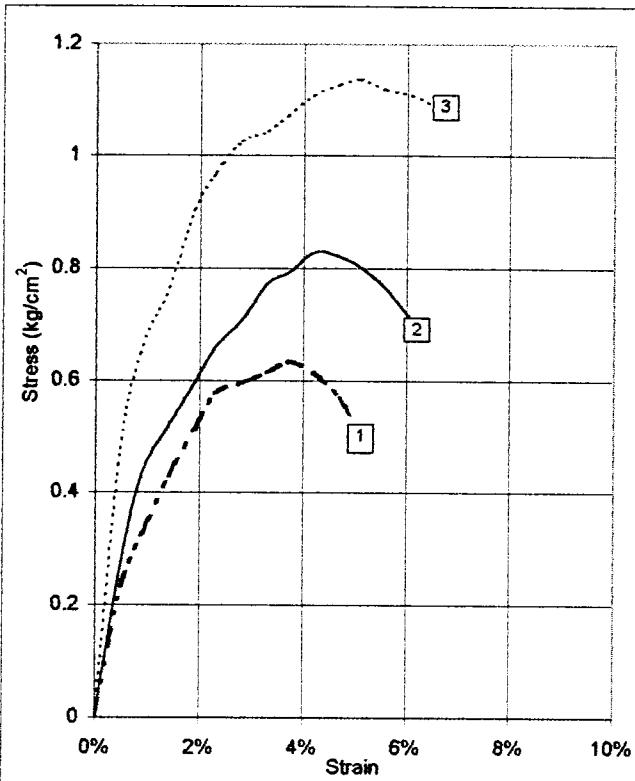
Checked by  
*AN*

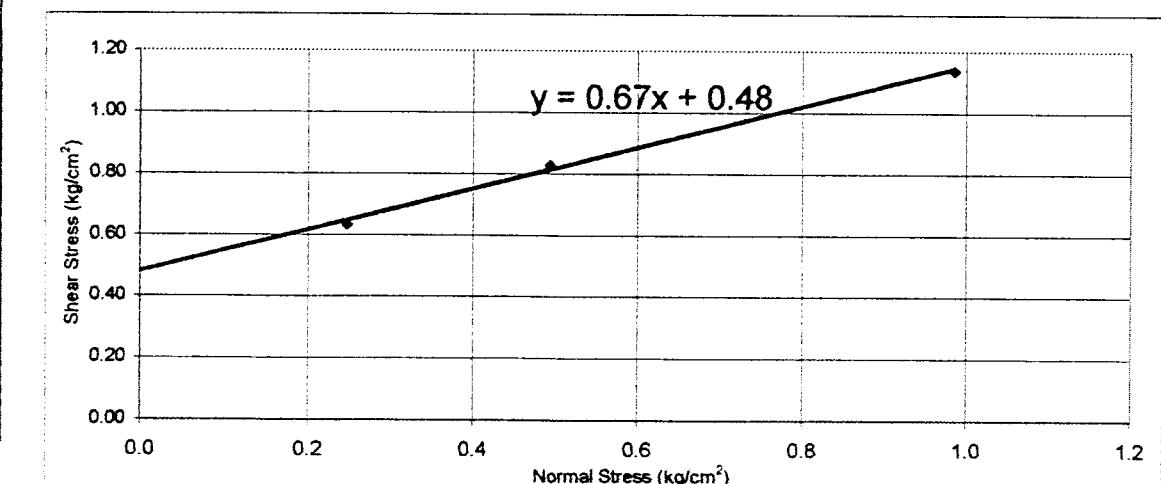
Tested by

Ir. H.A Halim Hasmar, MT

Yogi + Teza



	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																						
DIRECT SHEAR TEST																							
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 15% - 0 Hari		Date : 21 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table> <p>LRC = 0.3026 kg/div</p>				Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht,Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40								
Sample data																							
diam (cm)	6.43																						
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																						
Ht,Lo (cm)	2.31																						
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																						
Wt ring (gr)	70.40																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="3" style="text-align: center;">Water Content</td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.60</td> <td>21.78</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>38.78</td> <td>48.90</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>34.12</td> <td>41.54</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.22</td> <td>37.25</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="2">37.24</td> </tr> </table>				Water Content			Wt Container (cup), gr	21.60	21.78	Wt of Cup + Wet soil, gr	38.78	48.90	Wt of Cup + Dry soil, gr	34.12	41.54	Water Content %	37.22	37.25	Average water content %	37.24			
Water Content																							
Wt Container (cup), gr	21.60	21.78																					
Wt of Cup + Wet soil, gr	38.78	48.90																					
Wt of Cup + Dry soil, gr	34.12	41.54																					
Water Content %	37.22	37.25																					
Average water content %	37.24																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>206.32</td> <td>204.52</td> <td>207.77</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.812</td> <td>1.788</td> <td>1.831</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.320</td> <td>1.303</td> <td>1.334</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.634</td> <td>0.829</td> <td>1.137</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	206.32	204.52	207.77	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.812	1.788	1.831	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.320	1.303	1.334	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.634	0.829	1.137
Wt Soil + ring (gr)	206.32	204.52	207.77																				
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.812	1.788	1.831																				
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.320	1.303	1.334																				
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																				
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.634	0.829	1.137																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Angle Of Internal friction, φ =</td> <td>33.8 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td>0.48 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of Internal friction, φ =	33.8 °	Cohesion =	0.48 kg/cm <sup>2</sup>																
Angle Of Internal friction, φ =	33.8 °																						
Cohesion =	0.48 kg/cm <sup>2</sup>																						
 <p>The graph plots Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the y-axis (0 to 1.2) against Strain (%) on the x-axis (0% to 10%). Three curves are shown: Path 1 (solid line) shows an initial linear increase followed by a plateau and a drop; Path 2 (dashed line) follows a similar path but ends at a lower stress value; Path 3 (dotted line) shows a more gradual increase and higher peak stress.</p>																							



Checked by *[Signature]* Tested by *[Signature]*

Ir. H.A Halim Hasmar, M.T. Yogi + Teza

LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII  
JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 893040



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 3% - 3 Hari

Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

**Sample data**

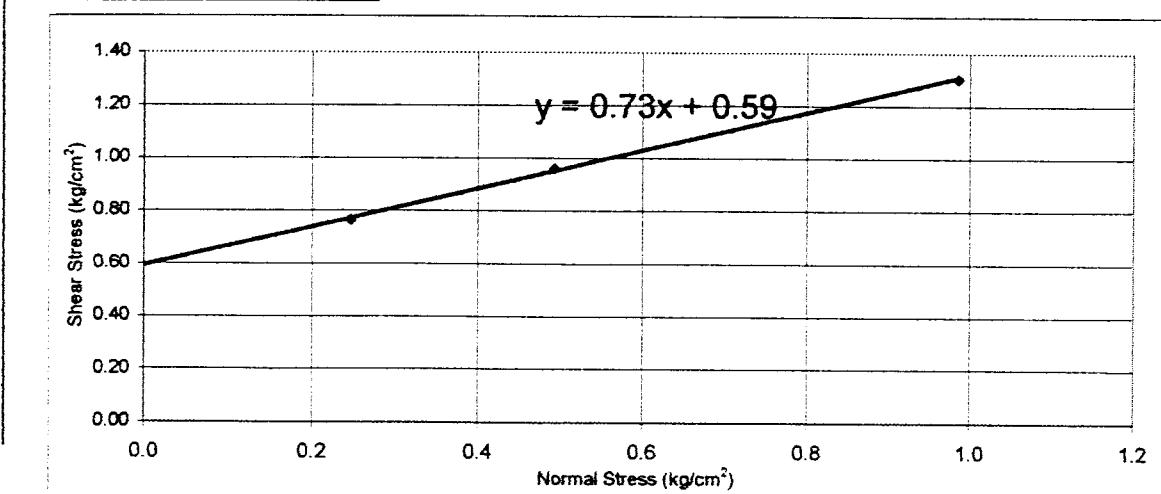
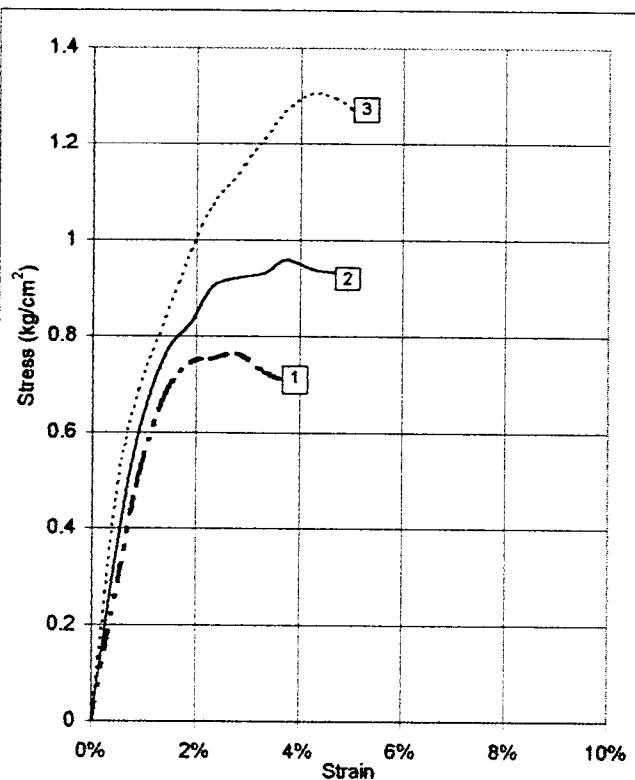
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.60	21.78	21.69
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.80	48.90	48.85
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.42	41.54	41.48
Water Content %	37.24	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	204.99	202.99	206.47
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.794	1.768	1.814
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.307	1.288	1.322
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.764	0.960	1.305

Angle Of Internal friction, φ =	36.1 °
Cohesion =	0.59 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasmar, MM

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**

**MEKANIKA TANAH**  
**JTS-FTSP-UII**

KALIURANG KM.14.4 (0274) 885042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gemping 6% - 3 Hari

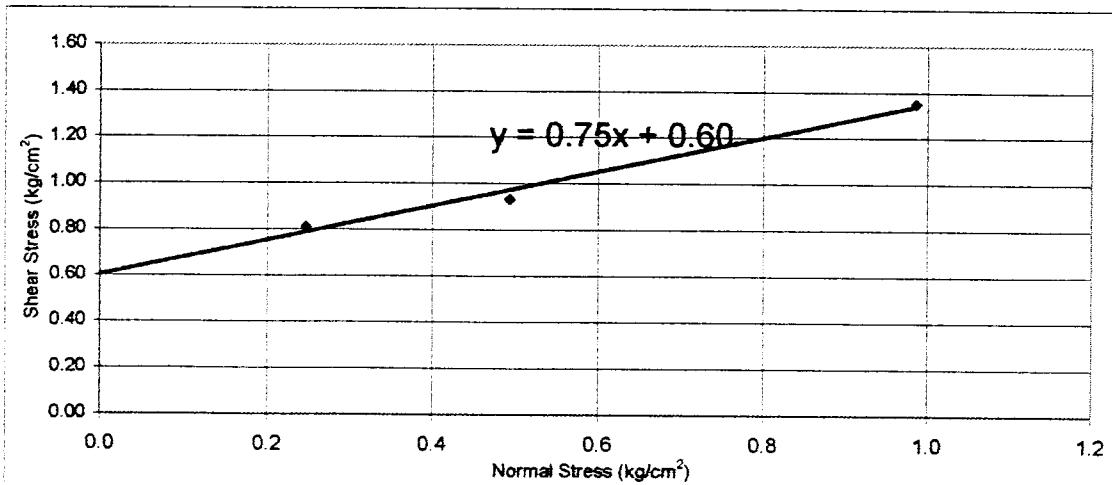
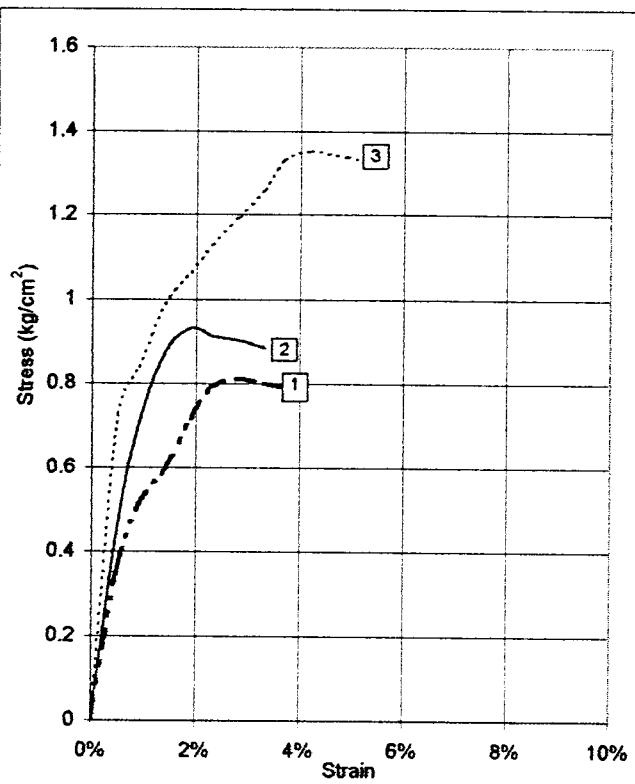
Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$LRG = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.70	21.85	21.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.90	51.70	50.30
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.52	43.60	42.56
Water Content %	37.24	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	205.60	204.75	206.69
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.802	1.791	1.817
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.313	1.305	1.324
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.811	0.932	1.351

Angle Of Internal friction, φ	= 36.9 °
Cohesion =	0.60 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasmer, MT

Tested by

Yogi + Teza



	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																						
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																							
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 9% - 3 Hari		Date Tested by : 22 Februari 2004 : Yogi + Teza																					
Sample data diam (cm) : 6.43 Area (cm <sup>2</sup> ) : 32.47 Ht,Lo (cm) : 2.31 Vol (cm <sup>3</sup> ) : 75.01 Wt ring (gr) : 70.40																							
LRC = 0.3026 kg/div																							
<b>Water Content</b> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.36</td> <td>21.49</td> <td>21.93</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>50.90</td> <td>52.20</td> <td>51.55</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>43.16</td> <td>43.87</td> <td>43.52</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.21</td> <td>37.22</td> <td>37.22</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.22</td> </tr> </table>				Wt Container (cup), gr	22.36	21.49	21.93	Wt of Cup + Wet soil, gr	50.90	52.20	51.55	Wt of Cup + Dry soil, gr	43.16	43.87	43.52	Water Content %	37.21	37.22	37.22	Average water content %	37.22		
Wt Container (cup), gr	22.36	21.49	21.93																				
Wt of Cup + Wet soil, gr	50.90	52.20	51.55																				
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.16	43.87	43.52																				
Water Content %	37.21	37.22	37.22																				
Average water content %	37.22																						
Wt Soil + ring (gr) : 199.60      203.23      206.20 Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> ) : 1.722      1.771      1.810 Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> ) : 1.255      1.291      1.319  Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> ) : 0.246      0.493      0.986 Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> ) : 0.839      1.025      1.396																							
Angle Of Internal friction, φ = 37.2 °  Cohesion = 0.65 kg/cm <sup>2</sup>																							
Checked by 		Tested by 																					
Ir. H.A Halim Nasir, M.T.		<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UII</b> JALURANG KM.14.4 (0274) 893040																					



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 12% - 3 Hari

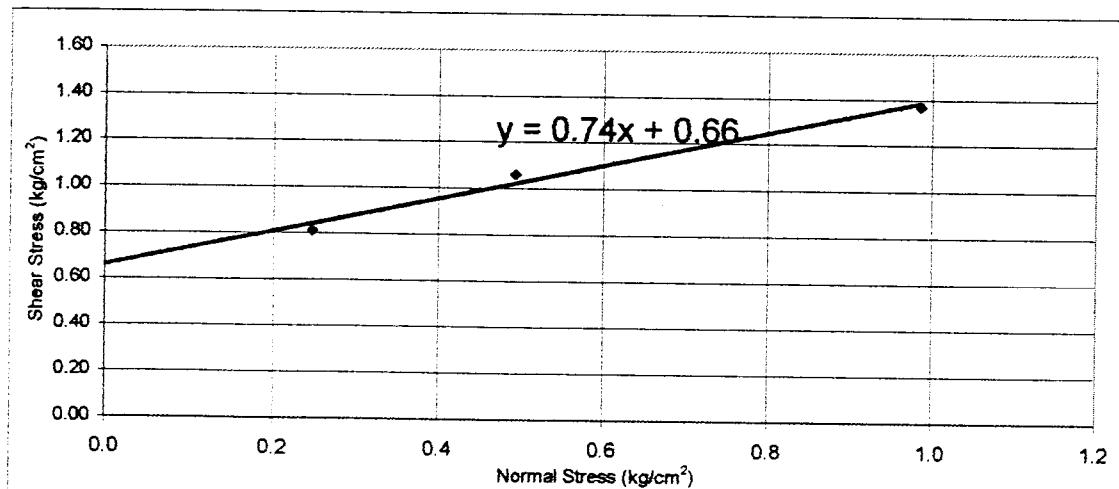
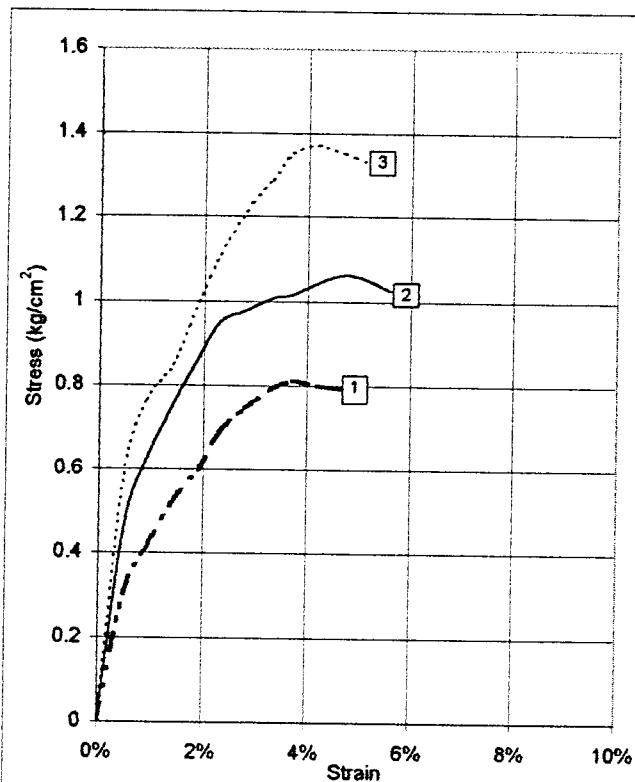
Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.75	22.30	22.53
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.85	49.95	49.40
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.77	42.45	42.11
Water Content %	37.22	37.22	37.22
Average water content %	37.22		
Wt Soil + ring (gr)	204.92	205.60	204.39
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.793	1.802	1.786
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.307	1.313	1.302
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.811	1.062	1.370

Angle Of Internal friction, φ =	36.5 °
Cohesion =	0.66 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

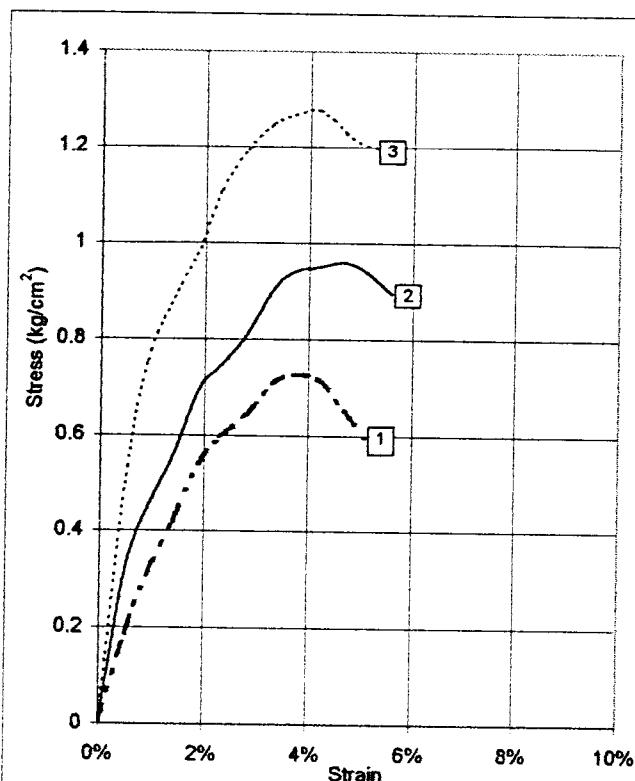
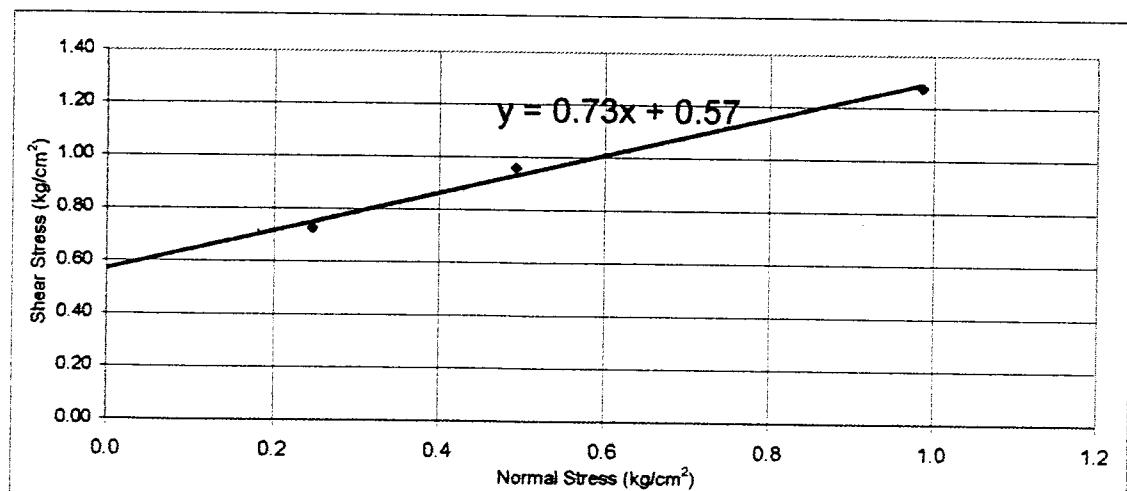
Ir. H.A Halim Hasman, MT.

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP·UII**

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042

Tested by

Yogi + Teza

 <b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA																	
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																	
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 15% - 3 Hari																	
Date : 22 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																	
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>5.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht.Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	5.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht.Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40				
Sample data																	
diam (cm)	5.43																
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																
Ht.Lo (cm)	2.31																
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																
Wt ring (gr)	70.40																
LRC = 0.3026 kg/div																	
Water Content <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%;">Wt Container (cup), gr</td> <td>22.30</td> <td>21.91</td> <td>22.11</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>48.06</td> <td>50.58</td> <td>49.32</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>41.07</td> <td>42.80</td> <td>41.94</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.24</td> <td>37.24</td> </tr> </table>		Wt Container (cup), gr	22.30	21.91	22.11	Wt of Cup + Wet soil, gr	48.06	50.58	49.32	Wt of Cup + Dry soil, gr	41.07	42.80	41.94	Water Content %	37.24	37.24	37.24
Wt Container (cup), gr	22.30	21.91	22.11														
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.06	50.58	49.32														
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.07	42.80	41.94														
Water Content %	37.24	37.24	37.24														
Average water content % 37.24																	
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%;">Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.45</td> <td>201.50</td> <td>205.91</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.774</td> <td>1.748</td> <td>1.807</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.293</td> <td>1.274</td> <td>1.317</td> </tr> </table>		Wt Soil + ring (gr)	203.45	201.50	205.91	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.774	1.748	1.807	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.274	1.317				
Wt Soil + ring (gr)	203.45	201.50	205.91														
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.774	1.748	1.807														
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.274	1.317														
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%;">Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.727</td> <td>0.960</td> <td>1.277</td> </tr> </table>		Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.727	0.960	1.277								
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986														
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.727	0.960	1.277														
Angle Of Internal friction, φ = 36.1 °																	
Cohesion = 0.57 kg/cm <sup>2</sup>																	
 <p>The graph plots Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the y-axis (0 to 1.4) against Strain on the x-axis (0% to 10%). Three loading paths are shown: Path 1 (dashed line with open circles) shows an initial linear increase followed by a hysteresis loop; Path 2 (solid line with solid circles) shows a smooth curve peaking at approximately 0.95 kg/cm<sup>2</sup> strain; Path 3 (dotted line with open squares) shows a very steep initial rise followed by a peak and a drop-off.</p>																	
 <p>The graph plots Shear Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the y-axis (0.00 to 1.40) against Normal Stress (kg/cm<sup>2</sup>) on the x-axis (0.0 to 1.2). A series of data points is plotted, and a straight line of best fit is drawn through them, labeled with the equation <math>y = 0.73x + 0.57</math>.</p>																	
Checked by  <span style="float: right;">Tested by</span>																	
Ir. H.A Halim Haesmar, MT <span style="float: right;">Yogi + Teza</span>																	
LABORATORIUM MEKANIKA TANAH JTS-FTSP-UJI <small>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</small>																	

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																						
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																							
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 3% - 7 Hari		Date : 25 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td style="width: 85%;"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht. Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt. ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht. Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt. ring (gr)	70.40										
Sample data																							
diam (cm)	6.43																						
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																						
Ht. Lo (cm)	2.31																						
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																						
Wt. ring (gr)	70.40																						
LRC = 0.3026 kg/div																							
<b>Water Content</b> <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.36</td> <td>22.05</td> <td>22.21</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>47.31</td> <td>54.48</td> <td>50.90</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>40.54</td> <td>45.68</td> <td>43.11</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.24</td> <td>37.24</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.24</td> </tr> </table>				Wt Container (cup), gr	22.36	22.05	22.21	Wt of Cup + Wet soil, gr	47.31	54.48	50.90	Wt of Cup + Dry soil, gr	40.54	45.68	43.11	Water Content %	37.24	37.24	37.24	Average water content %	37.24		
Wt Container (cup), gr	22.36	22.05	22.21																				
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.31	54.48	50.90																				
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.54	45.68	43.11																				
Water Content %	37.24	37.24	37.24																				
Average water content %	37.24																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.73</td> <td>205.41</td> <td>206.24</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.777</td> <td>1.800</td> <td>1.811</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.295</td> <td>1.312</td> <td>1.320</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.783</td> <td>0.979</td> <td>1.342</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	203.73	205.41	206.24	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.777	1.800	1.811	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.295	1.312	1.320	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.783	0.979	1.342
Wt Soil + ring (gr)	203.73	205.41	206.24																				
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.777	1.800	1.811																				
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.295	1.312	1.320																				
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																				
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.783	0.979	1.342																				
Angle Of Internal friction, φ = 36.9 °																							
Cohesion = 0.60 kg/cm <sup>2</sup>																							
Checked by Ir. H.A Halim Hasmar, MT		Tested by Yogi + Teza																					
		LABORATORIUM MEKANIKA TANAH JTS-FTSP-UUI JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042																					

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																						
DIRECT SHEAR TEST																							
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 6% - 7 Hari		Date : 25 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht,Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40										
Sample data																							
diam (cm)	6.43																						
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																						
Ht,Lo (cm)	2.31																						
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																						
Wt ring (gr)	70.40																						
LRC = 0.3026 kg/div																							
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th colspan="3" style="text-align: center;">Water Content</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.10</td> <td>21.58</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>49.81</td> <td>52.24</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>42.02</td> <td>43.92</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.24</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="2" style="text-align: center;">37.24</td> </tr> </tbody> </table>				Water Content			Wt Container (cup), gr	21.10	21.58	Wt of Cup + Wet soil, gr	49.81	52.24	Wt of Cup + Dry soil, gr	42.02	43.92	Water Content %	37.24	37.24	Average water content %	37.24			
Water Content																							
Wt Container (cup), gr	21.10	21.58																					
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.81	52.24																					
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.02	43.92																					
Water Content %	37.24	37.24																					
Average water content %	37.24																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>202.00</td> <td>200.68</td> <td>208.26</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.754</td> <td>1.737</td> <td>1.838</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.278</td> <td>1.266</td> <td>1.339</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.820</td> <td>1.053</td> <td>1.369</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	202.00	200.68	208.26	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.754	1.737	1.838	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.278	1.266	1.339	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.820	1.053	1.369
Wt Soil + ring (gr)	202.00	200.68	208.26																				
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.754	1.737	1.838																				
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.278	1.266	1.339																				
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																				
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.820	1.053	1.369																				
Angle Of Internal friction, φ = 37.2 °																							
Cohesion = 0.65 kg/cm <sup>2</sup>																							





**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 9% - 7 Hari

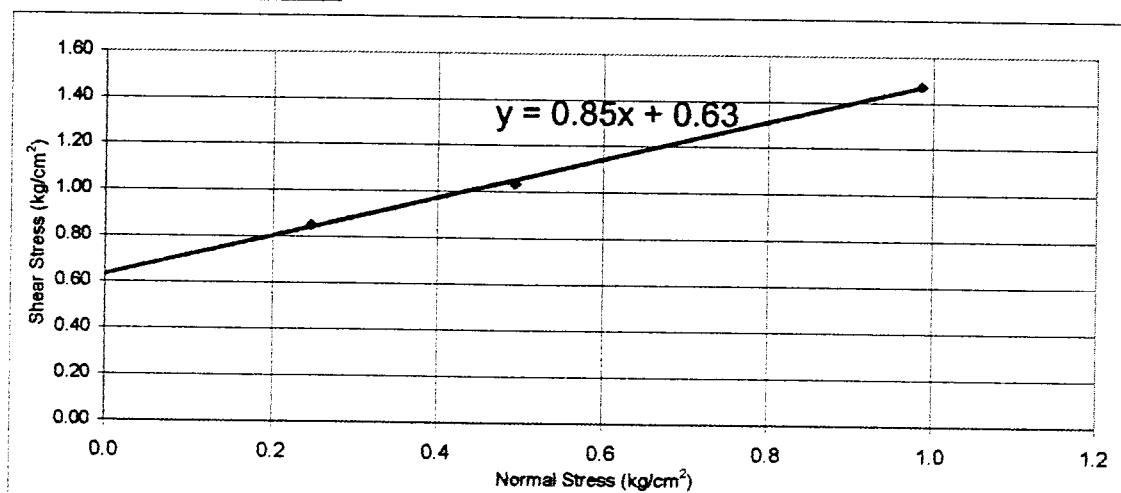
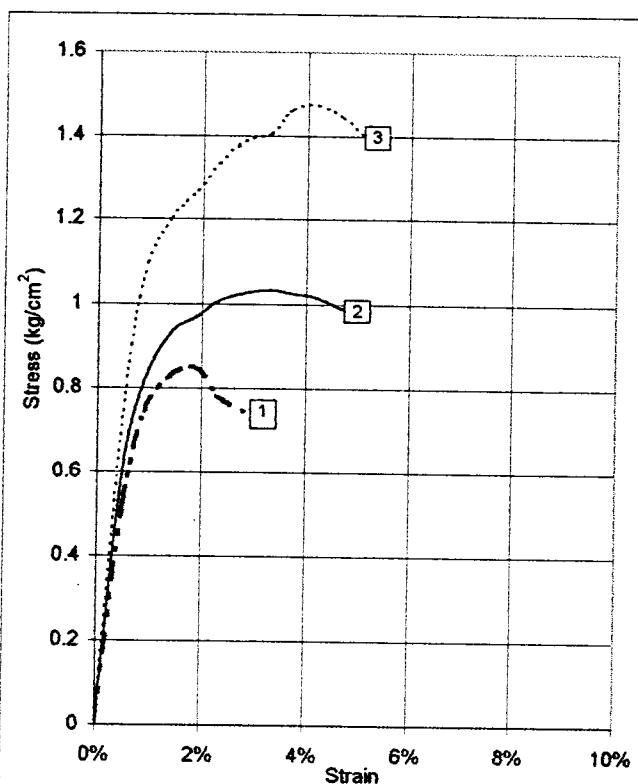
Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht.Lo (cm)	32.47
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.16	22.17	22.17
Wt of Cup + Wet soil, gr	55.27	52.64	53.96
Wt of Cup + Dry soil, gr	46.29	44.37	45.33
Water Content %	37.22	37.25	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	203.59	200.51	205.21
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.776	1.735	1.797
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.294	1.264	1.309
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.848	1.034	1.472

Angle Of Internal friction, φ =	40.4 °
Cohesion =	0.63 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by: *[Signature]*  
 Ir. H.A Halim Haryanto M.Psi  
 JTS-FTSP-UII

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH**  
**JTS-FTSP-UII**

JL. KALINRANG KM.14.4 / 0274/895042

Tested by:

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 12% - 7 Hari

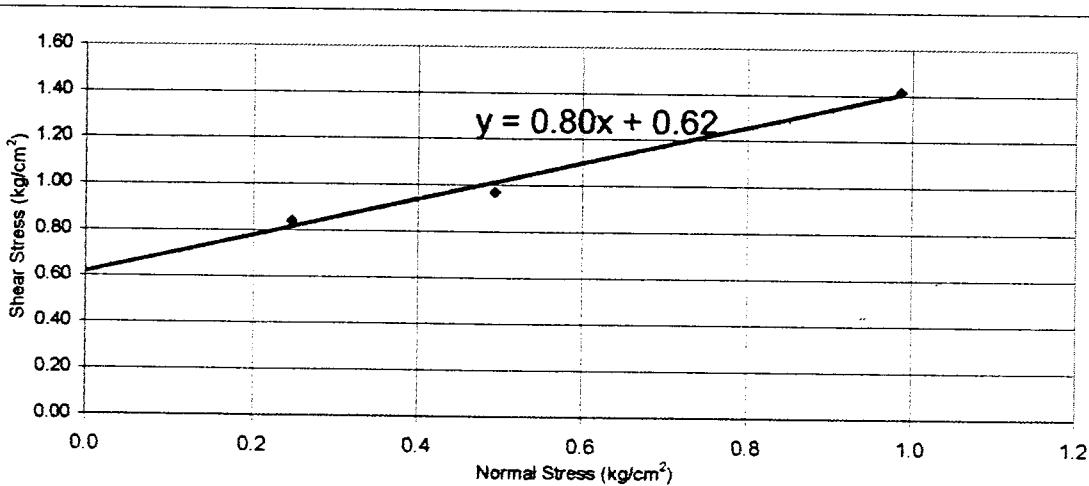
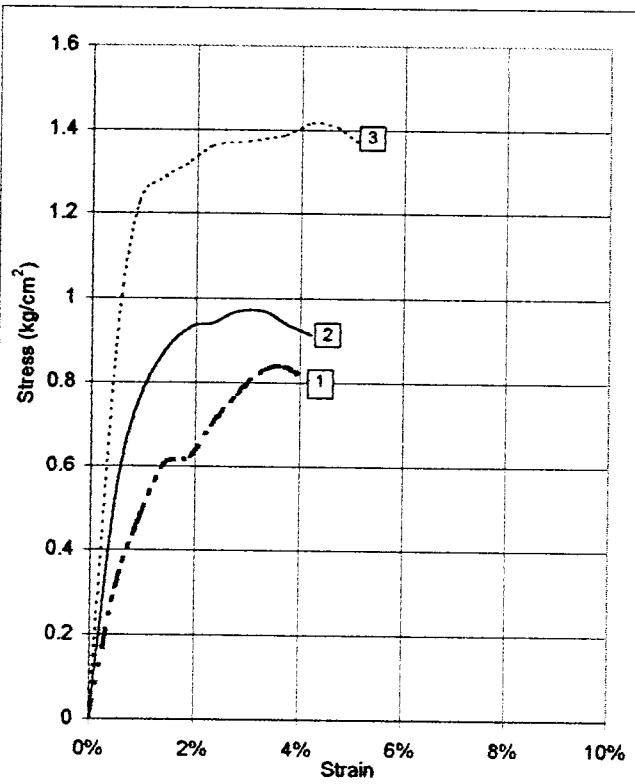
Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	32.47
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

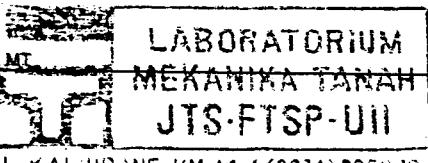
Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.68	21.91	21.80
Wt of Cup + Wet soil, gr	51.56	53.79	52.68
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.45	45.14	44.30
Water Content %	37.25	37.24	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	203.35	202.98	204.58
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.772	1.767	1.789
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.291	1.287	1.303
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.839	0.969	1.417

Angle Of Internal friction, φ	38.7 °
Cohesion =	0.62 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasnir, MT



Tested by

Yogi + Teza

JL. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 895042

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																										
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																											
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 15% - 7 Hari		Date : 25 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> </table>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht,Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40		
Sample data																											
diam (cm)	6.43																										
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																									
Ht,Lo (cm)	2.31																										
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																										
Wt ring (gr)	70.40																										
LRC = 0.3026 kg/div																											
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center;">Water Content</td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.06</td> <td>22.29</td> <td>22.18</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>48.39</td> <td>49.30</td> <td>48.85</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>41.25</td> <td>41.97</td> <td>41.61</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.21</td> <td>37.25</td> <td>37.23</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.23</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	22.06	22.29	22.18	Wt of Cup + Wet soil, gr	48.39	49.30	48.85	Wt of Cup + Dry soil, gr	41.25	41.97	41.61	Water Content %	37.21	37.25	37.23	Average water content %	37.23		
Water Content																											
Wt Container (cup), gr	22.06	22.29	22.18																								
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.39	49.30	48.85																								
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.25	41.97	41.61																								
Water Content %	37.21	37.25	37.23																								
Average water content %	37.23																										
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.03</td> <td>199.92</td> <td>204.41</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.768</td> <td>1.727</td> <td>1.787</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.268</td> <td>1.258</td> <td>1.302</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.783</td> <td>0.923</td> <td>1.351</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	203.03	199.92	204.41	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.768	1.727	1.787	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.268	1.258	1.302	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.783	0.923	1.351				
Wt Soil + ring (gr)	203.03	199.92	204.41																								
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.768	1.727	1.787																								
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.268	1.258	1.302																								
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																								
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.783	0.923	1.351																								
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Angle Of Internal friction, φ =</td> <td colspan="3">38.0 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td colspan="3">0.57 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of Internal friction, φ =	38.0 °			Cohesion =	0.57 kg/cm <sup>2</sup>																		
Angle Of Internal friction, φ =	38.0 °																										
Cohesion =	0.57 kg/cm <sup>2</sup>																										
Checked by <i>Rm. 12</i> Tested by Ir. H.A Hafim Hasmar, MT      Yogi + Teza <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;">Ir. H.A Hafim Hasmar, MT</td> <td style="width: 10%; text-align: center;">LABORATORIUM</td> <td style="width: 60%;"></td> </tr> <tr> <td></td> <td>MEKANIKA TANAH</td> <td>JTS·FTSP·UII</td> </tr> <tr> <td colspan="3">JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 995042</td> </tr> </table>				Ir. H.A Hafim Hasmar, MT	LABORATORIUM			MEKANIKA TANAH	JTS·FTSP·UII	JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 995042																	
Ir. H.A Hafim Hasmar, MT	LABORATORIUM																										
	MEKANIKA TANAH	JTS·FTSP·UII																									
JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 995042																											



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 3% - 14 Hari

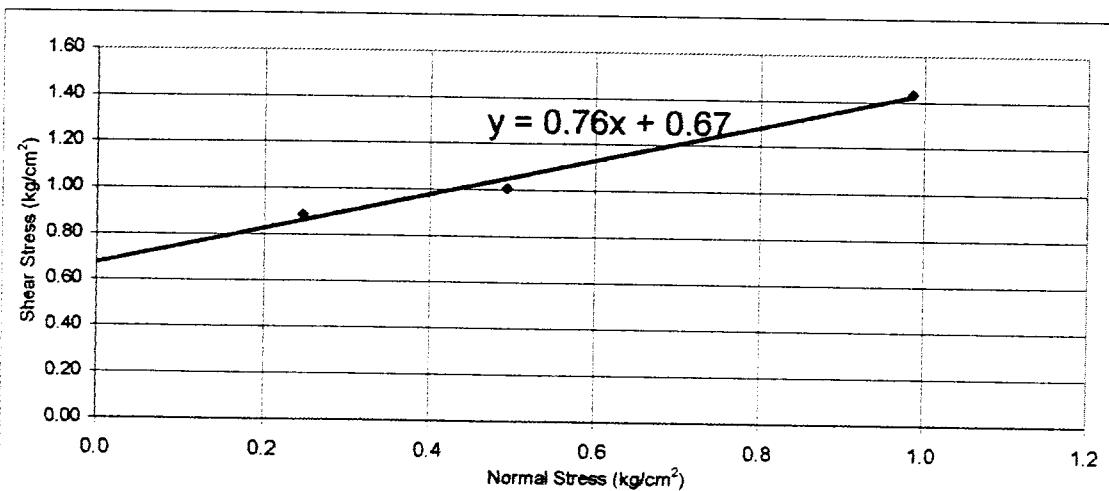
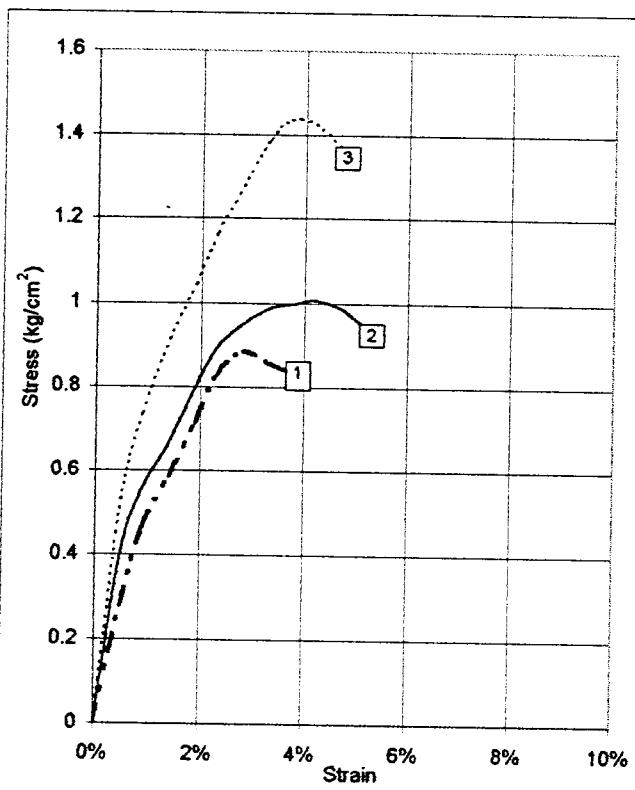
Date : 1 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	32.47
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

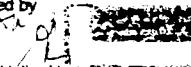
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.70	21.85	21.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	44.62	47.46	46.04
Wt of Cup + Dry soil, gr	38.40	40.51	39.46
Water Content %	37.25	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	206.09	201.19	198.55
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.809	1.744	1.708
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.318	1.271	1.244
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.885	1.006	1.435

Angle Of Internal friction, φ =	37.2 °
Cohesion =	0.67 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by



Ir. H.A. Halim Hasyim, M.T.

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH**

Tested by

Yogi + Teza



**JTS-FTSP-UIN**

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 395042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 6% - 14 Hari

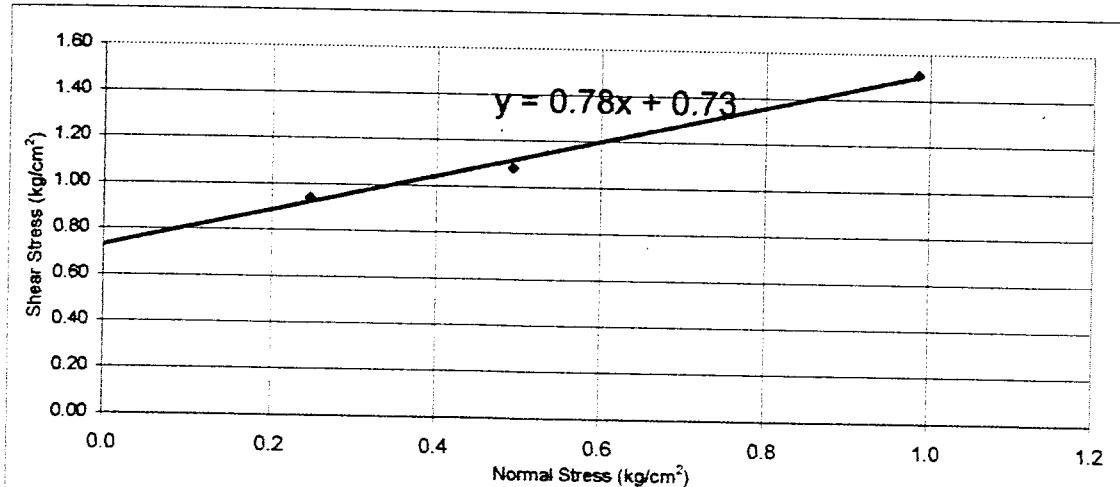
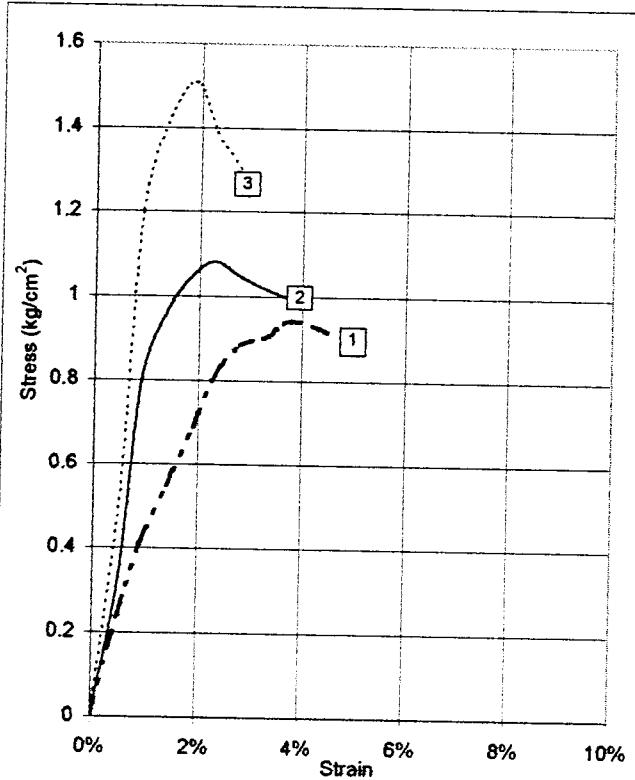
Date : 1 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.36	22.35	22.36
Wt of Cup + Wet soil, gr	40.38	38.86	39.62
Wt of Cup + Dry soil, gr	35.49	34.38	34.94
Water Content %	37.24	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	203.41	196.05	195.76
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.773	1.675	1.671
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.292	1.220	1.218
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.941	1.081	1.510

Angle Of Internal friction, φ =	38.0 °
Cohesion =	0.73 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by:

*Amq*

Ir. H.A Halim Hasman, MT

Stamp

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UII**

JL. KALURANG KM.14.4 / 0274) 893042

Tested by:

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Gamping 9% - 14 Hari

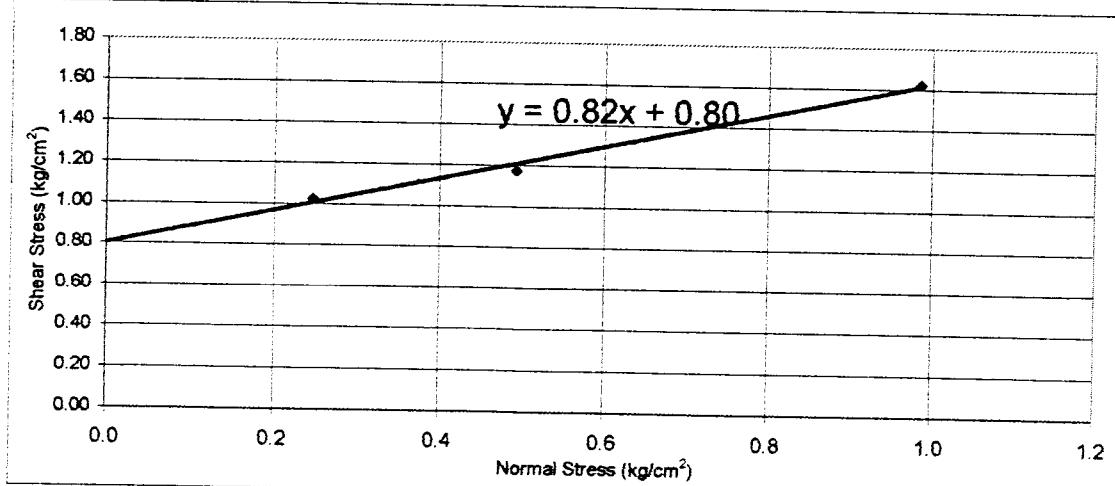
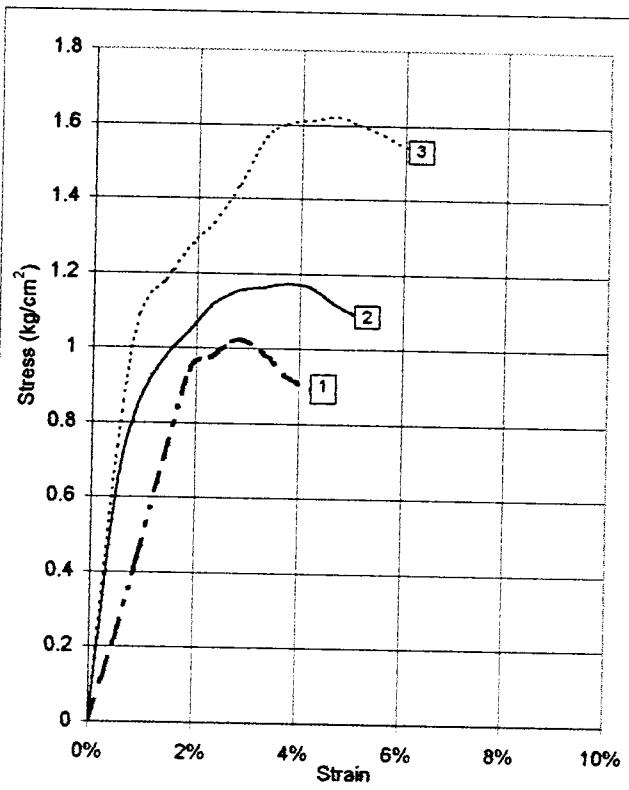
Date : 1 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.48	22.30	21.89
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.21	49.95	51.08
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.87	42.45	43.16
Water Content %	37.25	37.22	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	205.79	196.80	197.46
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.805	1.685	1.694
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.315	1.228	1.234
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.025	1.174	1.622

Angle Of Internal friction, $\phi$ =	39.4 °
Cohesion =	0.92 kg/cm <sup>2</sup>



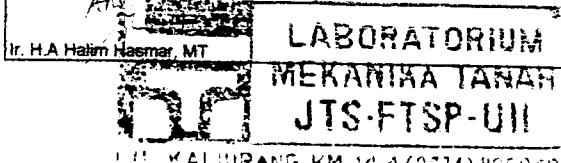
Checked by

AT

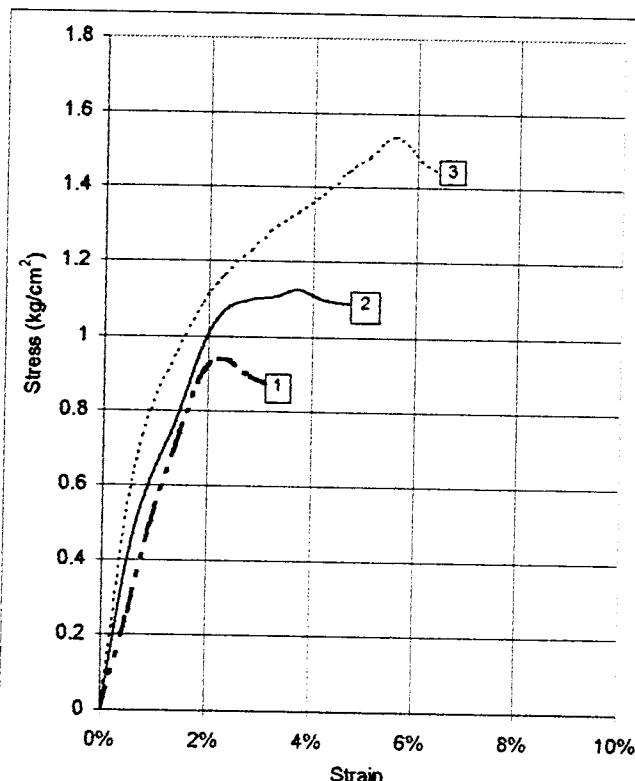
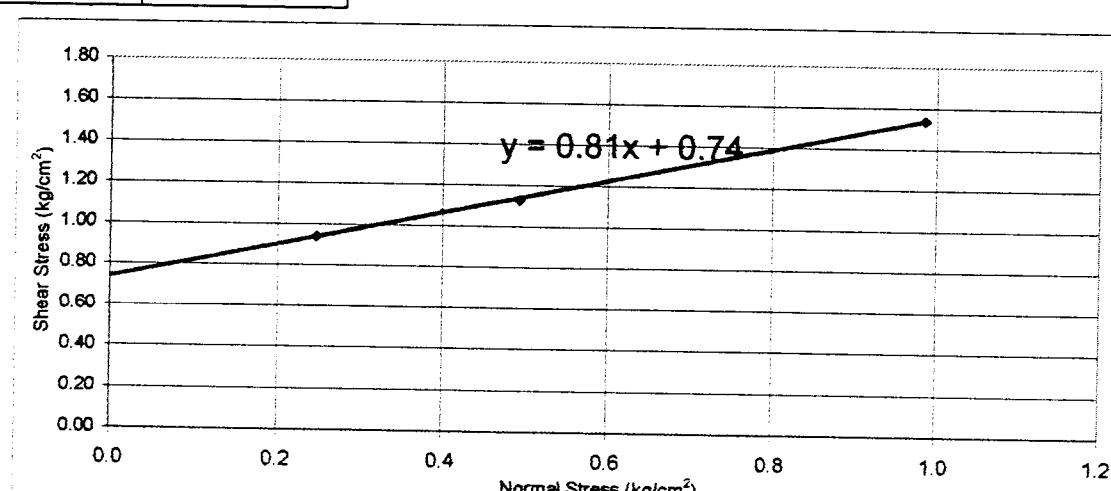
Ir. H.A Halim Haesmer, MT

Tested by

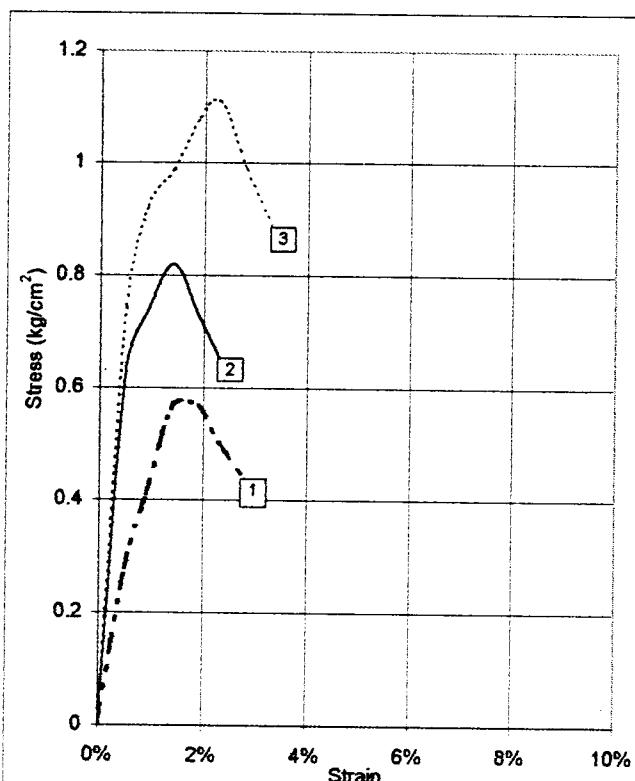
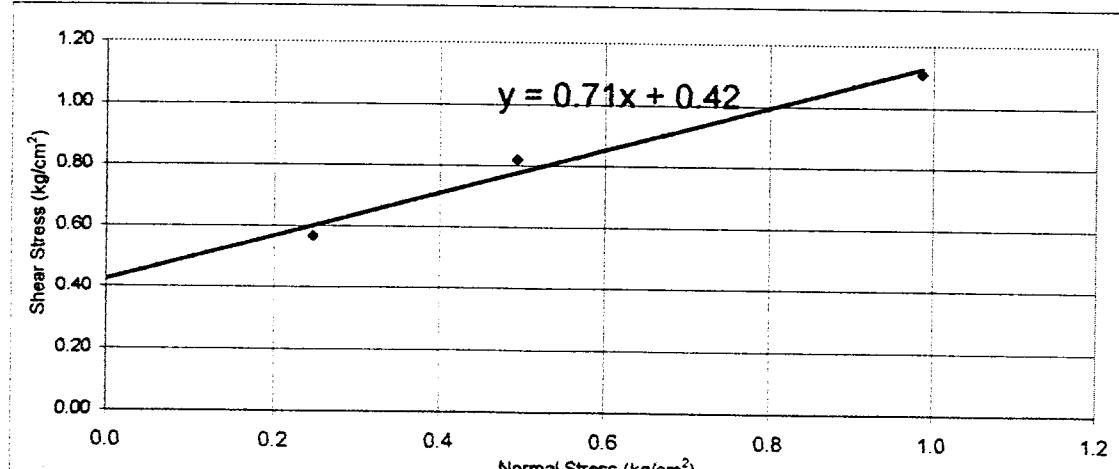
Yogi + Teza

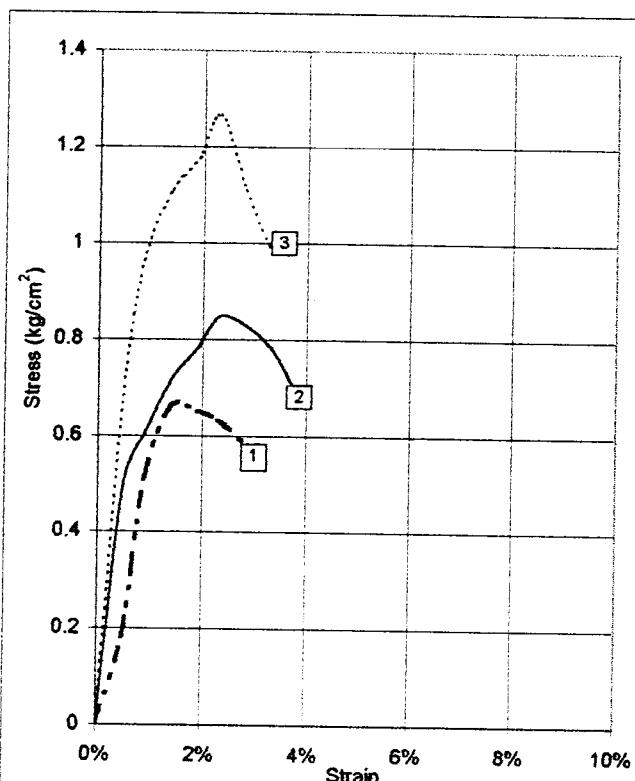
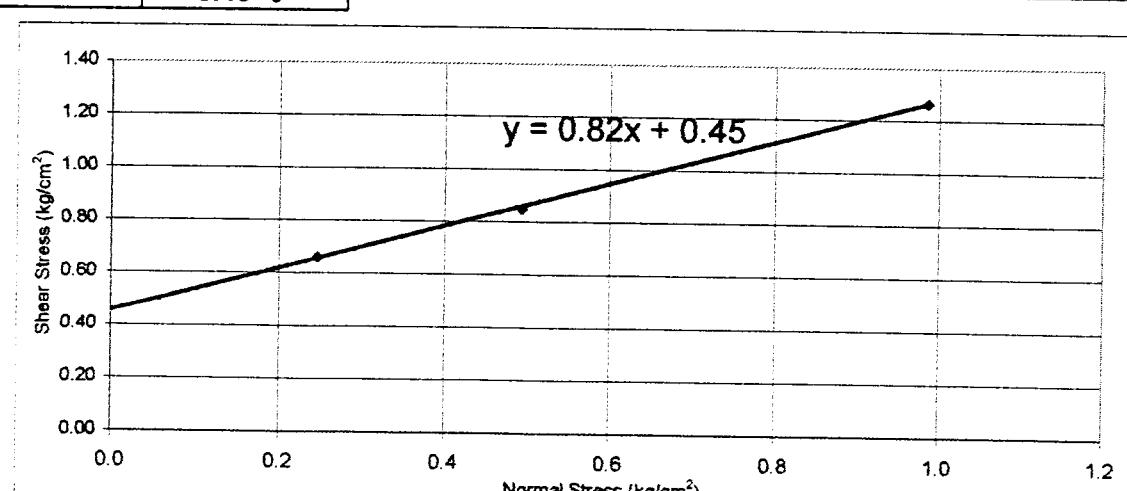
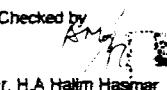


JL. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 855040

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																										
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																											
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 12% - 14 Hari		Date : 1 Maret 2004 Tested by : Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> </table>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht,Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40		
Sample data																											
diam (cm)	6.43																										
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																									
Ht,Lo (cm)	2.31																										
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																										
Wt ring (gr)	70.40																										
LRC = 0.3026 kg/div																											
Water Content <table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;">Wt Container (cup), gr</td> <td>21.40</td> <td>22.68</td> <td>22.04</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>48.23</td> <td>54.92</td> <td>51.58</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>40.95</td> <td>46.17</td> <td>43.56</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.25</td> <td>37.25</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.25</td> </tr> </table>				Wt Container (cup), gr	21.40	22.68	22.04	Wt of Cup + Wet soil, gr	48.23	54.92	51.58	Wt of Cup + Dry soil, gr	40.95	46.17	43.56	Water Content %	37.24	37.25	37.25	Average water content %	37.25						
Wt Container (cup), gr	21.40	22.68	22.04																								
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.23	54.92	51.58																								
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.95	46.17	43.56																								
Water Content %	37.24	37.25	37.25																								
Average water content %	37.25																										
Wt Soil + ring (gr) 205.71 198.95 196.34 Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> ) 1.804 1.714 1.579 Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> ) 1.314 1.249 1.223																											
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> ) 0.246 0.483 0.986 Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> ) 0.941 1.128 1.538																											
Angle Of Internal friction, φ = 39.0 ° Cohesion = 0.74 kg/cm <sup>2</sup>																											
																											
																											
Checked by <i>[Signature]</i> <span style="float: right;">Tested by</span> Ir. H.A Halim Hasnur, MT <span style="float: right;">Yogi + Teza</span>																											
<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UIN</b> KALIUPANG KM.14,4 (0274) 393042																											

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																										
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																											
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Gamping 15% - 14 Hari		Date : 1 Maret 2004 Tested by : Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td colspan="3"></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td colspan="3">6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> <td>32.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td colspan="3">2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td colspan="3">75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td colspan="3">70.40</td> </tr> </table>				Sample data				diam (cm)	6.43			Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47		Ht,Lo (cm)	2.31			Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01			Wt ring (gr)	70.40		
Sample data																											
diam (cm)	6.43																										
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	32.47																									
Ht,Lo (cm)	2.31																										
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																										
Wt ring (gr)	70.40																										
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>22.23</td> <td>21.20</td> <td>21.72</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>54.38</td> <td>46.44</td> <td>50.41</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>45.66</td> <td>39.59</td> <td>42.63</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.22</td> <td>37.25</td> <td>37.24</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.24</td> </tr> </table>				Water Content				Wt Container (cup), gr	22.23	21.20	21.72	Wt of Cup + Wet soil, gr	54.38	46.44	50.41	Wt of Cup + Dry soil, gr	45.66	39.59	42.63	Water Content %	37.22	37.25	37.24	Average water content %	37.24		
Water Content																											
Wt Container (cup), gr	22.23	21.20	21.72																								
Wt of Cup + Wet soil, gr	54.38	46.44	50.41																								
Wt of Cup + Dry soil, gr	45.66	39.59	42.63																								
Water Content %	37.22	37.25	37.24																								
Average water content %	37.24																										
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>204.06</td> <td>200.87</td> <td>191.65</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.782</td> <td>1.739</td> <td>1.616</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.298</td> <td>1.267</td> <td>1.177</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.904</td> <td>1.100</td> <td>1.491</td> </tr> </table>				Wt Soil + ring (gr)	204.06	200.87	191.65	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.782	1.739	1.616	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.298	1.267	1.177	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.904	1.100	1.491				
Wt Soil + ring (gr)	204.06	200.87	191.65																								
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.782	1.739	1.616																								
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.298	1.267	1.177																								
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																								
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.904	1.100	1.491																								
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Angle Of Internal friction, φ</td> <td colspan="3">38.3 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td colspan="3">0.71 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>				Angle Of Internal friction, φ	38.3 °			Cohesion =	0.71 kg/cm <sup>2</sup>																		
Angle Of Internal friction, φ	38.3 °																										
Cohesion =	0.71 kg/cm <sup>2</sup>																										
Checked by  Ir. H.A Halim Hasmar, MT.		Tested by Yogi + Teza																									
<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UIN</b> Jl. KALIBURANG KM.10.4 (0274) 895042																											

 <b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>	<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																										
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Semen 3% - 0 Hari		Date : 21 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																									
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>HT,Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	HT,Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40														
Sample data																											
diam (cm)	6.43																										
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																										
HT,Lo (cm)	2.31																										
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																										
Wt ring (gr)	70.40																										
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="4" style="text-align: center;">Water Content</th> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>22.21</td> <td>21.85</td> <td>22.03</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>50.60</td> <td>47.94</td> <td>49.27</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>42.90</td> <td>40.86</td> <td>41.88</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.22</td> <td>37.24</td> <td>37.23</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3" style="text-align: center;">37.23</td> </tr> </table>		Water Content				Wt Container (cup), gr	22.21	21.85	22.03	Wt of Cup + Wet soil, gr	50.60	47.94	49.27	Wt of Cup + Dry soil, gr	42.90	40.86	41.88	Water Content %	37.22	37.24	37.23	Average water content %	37.23				
Water Content																											
Wt Container (cup), gr	22.21	21.85	22.03																								
Wt of Cup + Wet soil, gr	50.60	47.94	49.27																								
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.90	40.86	41.88																								
Water Content %	37.22	37.24	37.23																								
Average water content %	37.23																										
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.56</td> <td>207.42</td> <td>206.79</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.775</td> <td>1.827</td> <td>1.818</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.293</td> <td>1.331</td> <td>1.325</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.568</td> <td>0.820</td> <td>1.109</td> </tr> </table>		Wt Soil + ring (gr)	203.56	207.42	206.79	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.775	1.827	1.818	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.331	1.325	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.568	0.820	1.109						
Wt Soil + ring (gr)	203.56	207.42	206.79																								
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.775	1.827	1.818																								
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.331	1.325																								
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																								
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.568	0.820	1.109																								
Angle Of Internal friction, φ = <b>35.4 °</b> Cohesion = <b>0.42 kg/cm<sup>2</sup></b>																											
																											
Checked by Ir. H.A Halim Hasnur, MT		Tested by Yogi + Teza																									
<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UIN</b> Jl. Kalijurang Km. 14,4 (0274) 995042																											

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																																																							
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																																																								
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Semen 6% - 0 Hari		Date : 22 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																																																						
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht. Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht. Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Water Content</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.40</td> <td>21.75</td> <td>21.58</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>54.82</td> <td>52.68</td> <td>53.75</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>45.75</td> <td>44.29</td> <td>45.02</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.25</td> <td>37.22</td> <td>37.24</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="3">37.24</td> </tr> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>203.52</td> <td>202.62</td> <td>203.64</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.775</td> <td>1.763</td> <td>1.776</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.293</td> <td>1.285</td> <td>1.294</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.662</td> <td>0.848</td> <td>1.267</td> </tr> </table>	Water Content		Wt Container (cup), gr	21.40	21.75	21.58	Wt of Cup + Wet soil, gr	54.82	52.68	53.75	Wt of Cup + Dry soil, gr	45.75	44.29	45.02	Water Content %	37.25	37.22	37.24	Average water content %	37.24			Wt Soil + ring (gr)	203.52	202.62	203.64	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.775	1.763	1.776	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.285	1.294	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.662	0.848	1.267
Sample data																																																								
diam (cm)	6.43																																																							
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																																																							
Ht. Lo (cm)	2.31																																																							
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																																																							
Wt ring (gr)	70.40																																																							
Water Content																																																								
Wt Container (cup), gr	21.40	21.75	21.58																																																					
Wt of Cup + Wet soil, gr	54.82	52.68	53.75																																																					
Wt of Cup + Dry soil, gr	45.75	44.29	45.02																																																					
Water Content %	37.25	37.22	37.24																																																					
Average water content %	37.24																																																							
Wt Soil + ring (gr)	203.52	202.62	203.64																																																					
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.775	1.763	1.776																																																					
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.293	1.285	1.294																																																					
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																																																					
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.662	0.848	1.267																																																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Angle Of Internal friction, φ</td> <td>39.4 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td>0.45 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>		Angle Of Internal friction, φ	39.4 °	Cohesion =	0.45 kg/cm <sup>2</sup>																																																			
Angle Of Internal friction, φ	39.4 °																																																							
Cohesion =	0.45 kg/cm <sup>2</sup>																																																							
																																																								
Checked by  Ir. H.A Halim Hasmer, MT		Tested by Yogi + Teza																																																						
<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UJI</b> Jl. Pahlawan KM.14.4 RT.24/RW.54/2																																																								



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH  
JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP  
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 9% - 0 Hari

Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

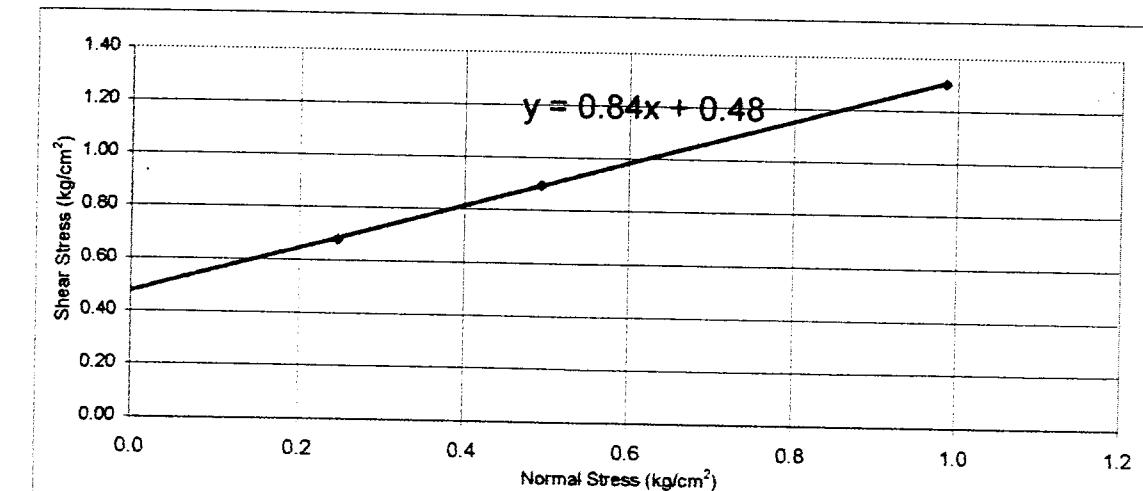
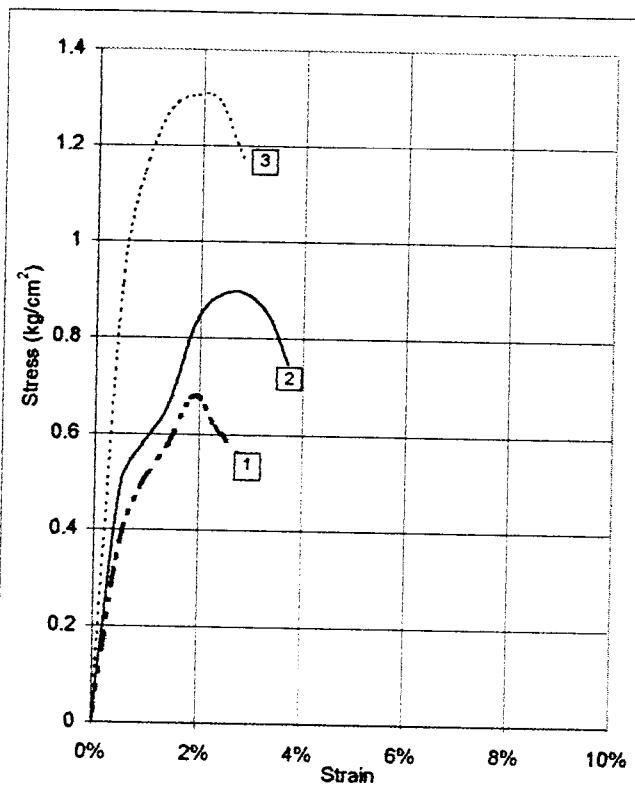
Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

**Water Content**

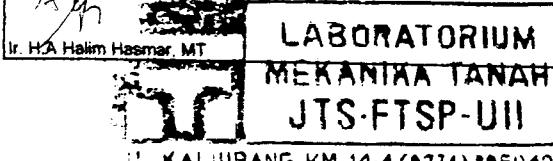
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73	21.38
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.74	44.76	46.75
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.22	38.51	39.87
Water Content %	37.25	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	196.76	198.62	204.25
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.685	1.709	1.784
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.228	1.245	1.300
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.680	0.895	1.305

Angle Of Internal friction, φ =	40.0 °
Cohesion =	0.48 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasmar, MT



Tested by

Yogi + Teza

Jl. KALIURANG KM.14.4 (0274) 395042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 12% - 0 Hari

Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

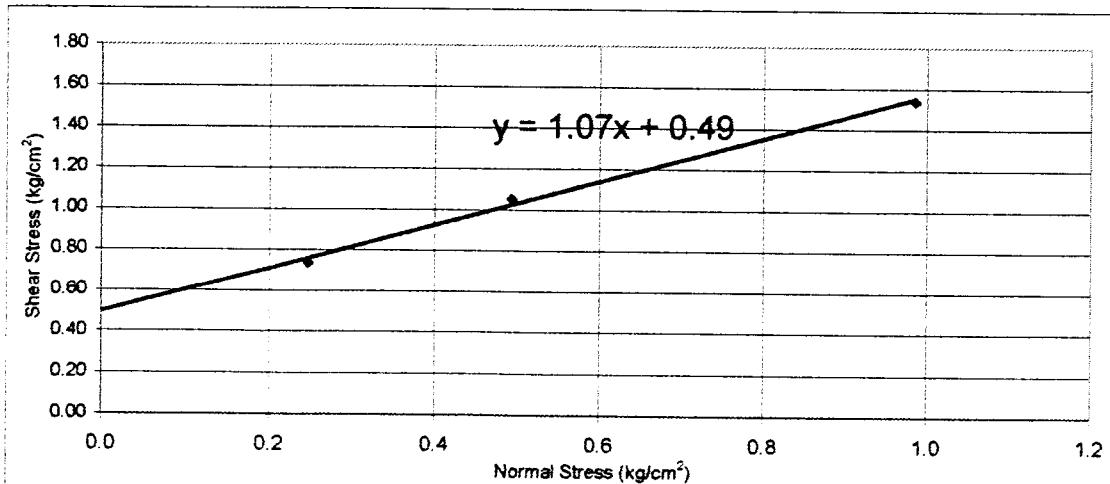
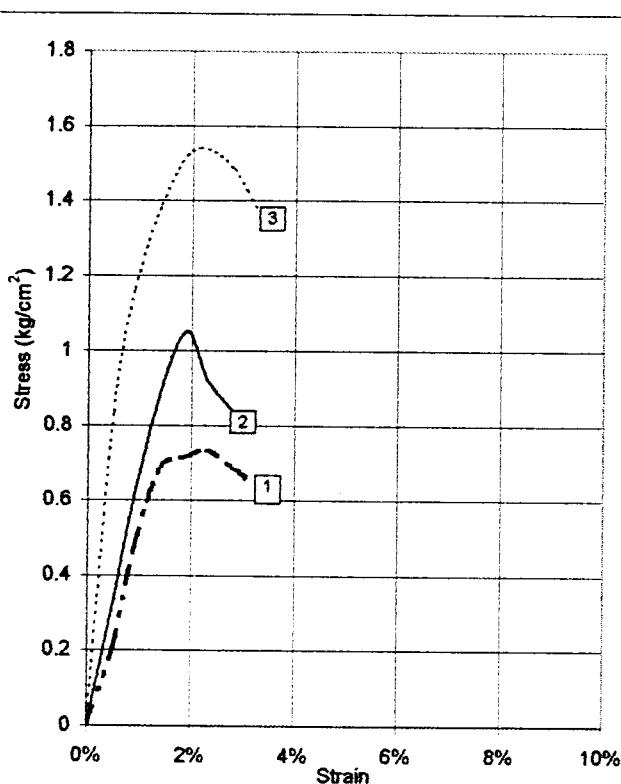
Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/dm}^3$$

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.02	21.59
Wt of Cup + Wet soil, gr	44.24	45.62
Wt of Cup + Dry soil, gr	38.21	39.10
Water Content %	37.25	37.24
Average water content %	37.25	

Wt Soil + ring (gr)	202.40	201.81	205.63
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.760	1.749	1.803
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.282	1.274	1.314
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.736	1.053	1.538

Angle Of Internal friction, φ	46.9 °
Cohesion =	0.49 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by: *[Signature]*  
 Ir. H.A Halim Hasnur, MT

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-UH

CATATAN ANALISA DAN HASIL

Tested by:

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 15% - 0 Hari

Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

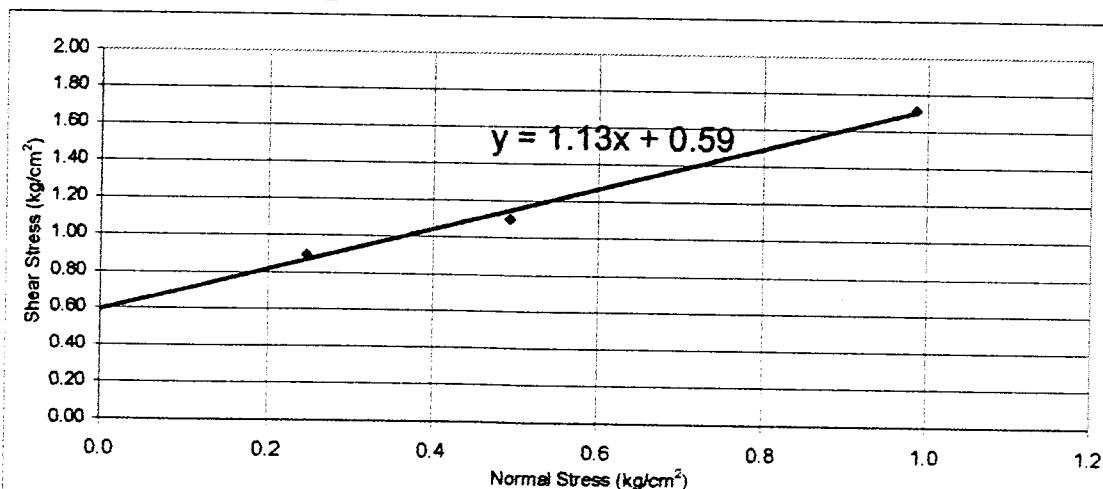
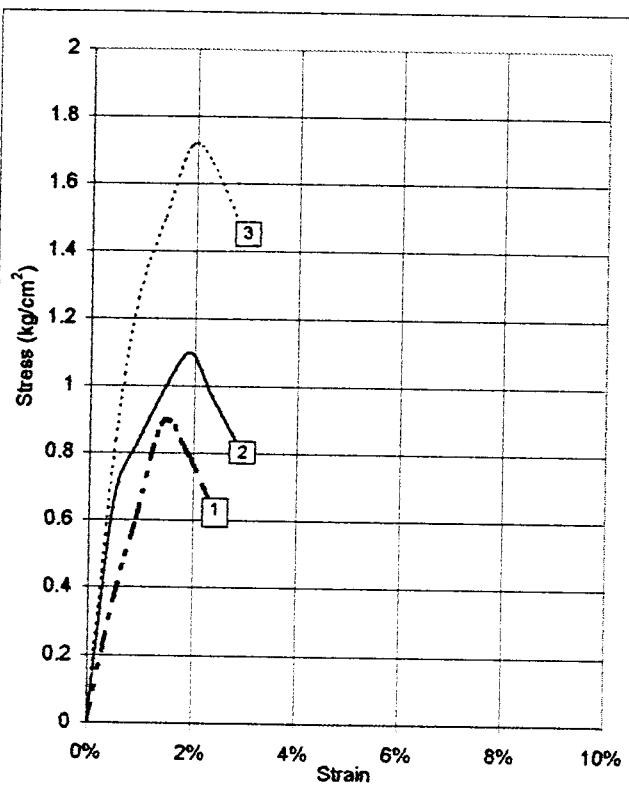
Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.64	22.51
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.30	57.04
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.71	47.67
Water Content %	37.23	37.24
Average water content %		37.24

Wt Soil + ring (gr)	207.32	199.07	203.45
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.825	1.715	1.774
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.330	1.250	1.293
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.895	1.100	1.715

Angle Of Internal friction, φ =	48.5 °
Cohesion =	0.59 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by:

Ir. H.A Halim Hasmar, MT

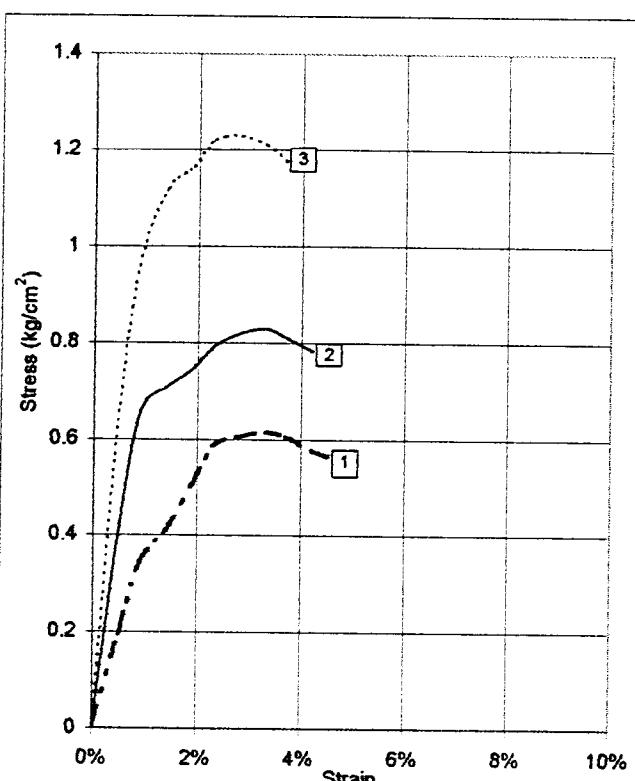
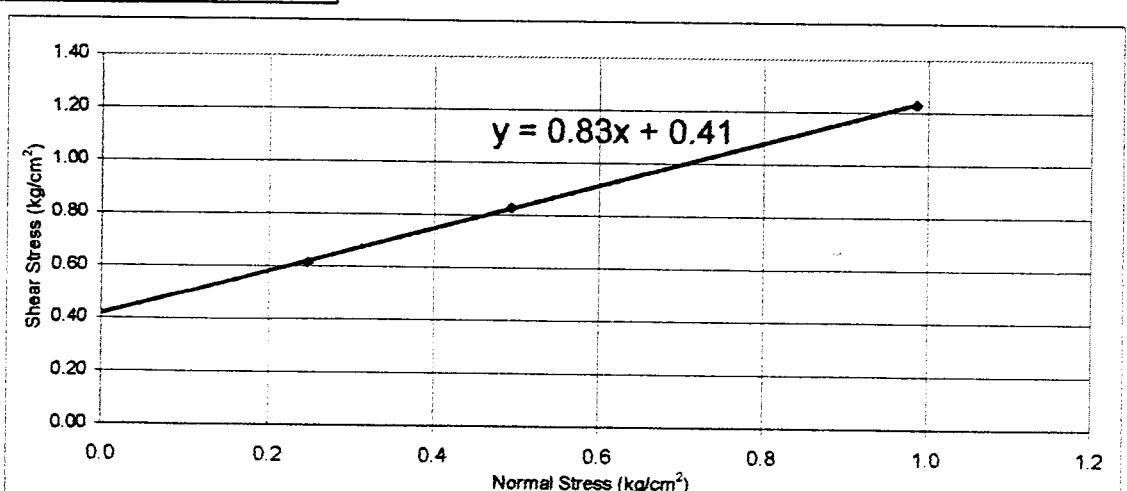
Tested by:

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**

**JTS·FTSP·UIN**

JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042

	<b>LABORATORIUM MEKANIKA TANAH</b> <b>JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP</b> <b>UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA</b>																					
<b>DIRECT SHEAR TEST</b>																						
Project : Tugas Akhir Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah Kedalaman : 1 Meter Sample No : Tanah + Semen 3% - 3 Hari		Date : 23 Februari 2004 Tested by : Yogi + Teza																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">Sample data</td> <td></td> </tr> <tr> <td>diam (cm)</td> <td>6.43</td> </tr> <tr> <td>Area (cm<sup>2</sup>)</td> <td>32.47</td> </tr> <tr> <td>Ht,Lo (cm)</td> <td>2.31</td> </tr> <tr> <td>Vol (cm<sup>3</sup>)</td> <td>75.01</td> </tr> <tr> <td>Wt ring (gr)</td> <td>70.40</td> </tr> </table>		Sample data		diam (cm)	6.43	Area (cm <sup>2</sup> )	32.47	Ht,Lo (cm)	2.31	Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01	Wt ring (gr)	70.40	LRC = 0.3026 kg/div								
Sample data																						
diam (cm)	6.43																					
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47																					
Ht,Lo (cm)	2.31																					
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01																					
Wt ring (gr)	70.40																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th colspan="3" style="text-align: left;">Water Content</th> </tr> <tr> <td>Wt Container (cup), gr</td> <td>21.89</td> <td>21.80</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Wet soil, gr</td> <td>52.70</td> <td>57.11</td> </tr> <tr> <td>Wt of Cup + Dry soil, gr</td> <td>44.34</td> <td>47.53</td> </tr> <tr> <td>Water Content %</td> <td>37.24</td> <td>37.23</td> </tr> <tr> <td>Average water content %</td> <td colspan="2" style="text-align: center;">37.24</td> </tr> </table>			Water Content			Wt Container (cup), gr	21.89	21.80	Wt of Cup + Wet soil, gr	52.70	57.11	Wt of Cup + Dry soil, gr	44.34	47.53	Water Content %	37.24	37.23	Average water content %	37.24			
Water Content																						
Wt Container (cup), gr	21.89	21.80																				
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.70	57.11																				
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.34	47.53																				
Water Content %	37.24	37.23																				
Average water content %	37.24																					
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Wt Soil + ring (gr)</td> <td>198.38</td> <td>203.02</td> <td>201.68</td> </tr> <tr> <td>Wet Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.705</td> <td>1.788</td> <td>1.750</td> </tr> <tr> <td>Dry Unit wt (gr/cm<sup>3</sup>)</td> <td>1.243</td> <td>1.288</td> <td>1.275</td> </tr> <tr> <td>Normal Stress σ<sub>n</sub> (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.246</td> <td>0.493</td> <td>0.986</td> </tr> <tr> <td>Shear stress at failure τ (kg/cm<sup>2</sup>)</td> <td>0.615</td> <td>0.829</td> <td>1.230</td> </tr> </table>			Wt Soil + ring (gr)	198.38	203.02	201.68	Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.705	1.788	1.750	Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.243	1.288	1.275	Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986	Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.615	0.829	1.230
Wt Soil + ring (gr)	198.38	203.02	201.68																			
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.705	1.788	1.750																			
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.243	1.288	1.275																			
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986																			
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.615	0.829	1.230																			
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>Angle Of Internal friction, φ =</td> <td style="text-align: center;">39.7 °</td> </tr> <tr> <td>Cohesion =</td> <td style="text-align: center;">0.41 kg/cm<sup>2</sup></td> </tr> </table>			Angle Of Internal friction, φ =	39.7 °	Cohesion =	0.41 kg/cm <sup>2</sup>																
Angle Of Internal friction, φ =	39.7 °																					
Cohesion =	0.41 kg/cm <sup>2</sup>																					
																						
																						
Checked by  Ir. H.A Halim Hasmar		Tested by Yogi + Teza																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%; text-align: center;">  </td> <td style="width: 50%; text-align: center;"> <b>LABORATORIUM</b>  <b>MEKANIKA TANAH</b>  <b>JTS-FTSP-UII</b>          Jl. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 895042       </td> </tr> </table>				<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UII</b> Jl. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 895042																		
	<b>LABORATORIUM</b> <b>MEKANIKA TANAH</b> <b>JTS-FTSP-UII</b> Jl. KALIBURANG KM.14,4 (0274) 895042																					



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Slragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 6% - 3 Hari

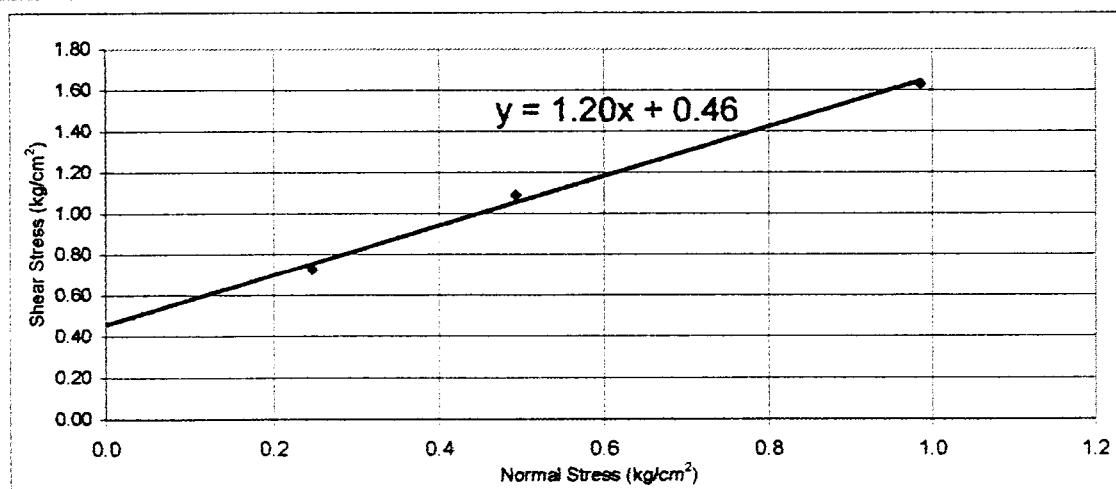
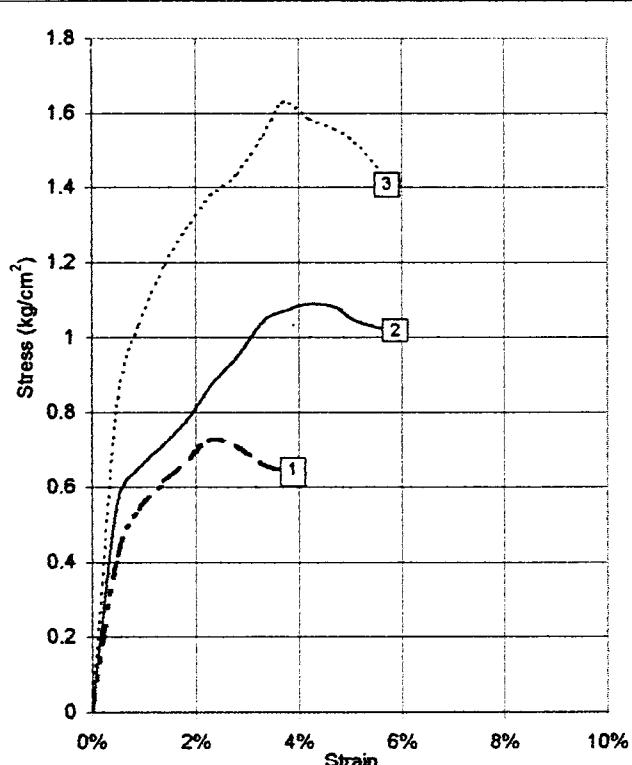
Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/dm<sup>3</sup>

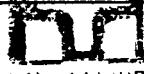
Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.88	22.28
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.64	50.29
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.65	42.69
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	
Wt Soil + ring (gr)	203.95	202.34
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.780	1.759
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.297	1.282
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.727	1.090
	0.986	1.631

Angle Of Internal friction, φ =	50.2 °
Cohesion =	0.46 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by  
 A.M.  
 Ir. H.A Halim Hasman, M.T.

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH**



JTS-FTSP-UUI

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042

Tested by

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Slragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 9% - 3 Hari

Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

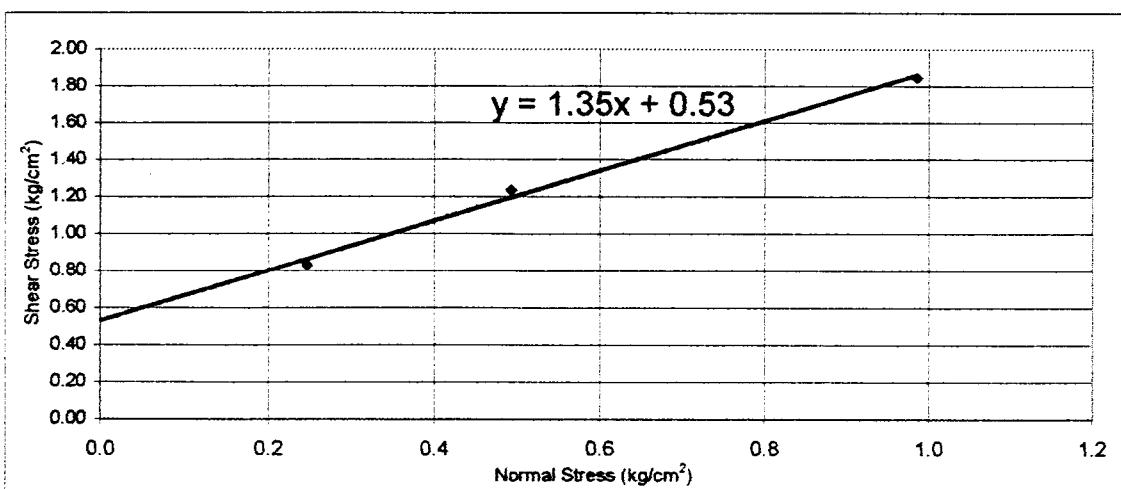
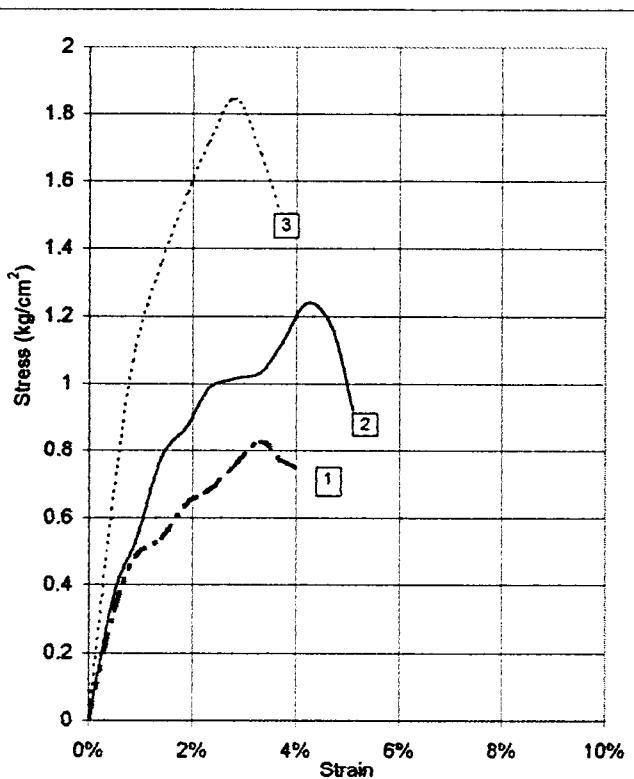
Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.87	21.68	21.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.17	49.50	50.84
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.95	41.95	42.95
Water Content %	37.23	37.25	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	196.64	200.36	206.81
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.683	1.733	1.845
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.226	1.263	1.344
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.829	1.239	1.845

Angle Of Internal friction, φ =	53.5 °
Cohesion =	0.53 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

AM of  
 Ir. H.A Halim Hasmer, MT

Tested by

Yogi + Teza

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP-UIN

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 12% - 3 Hari

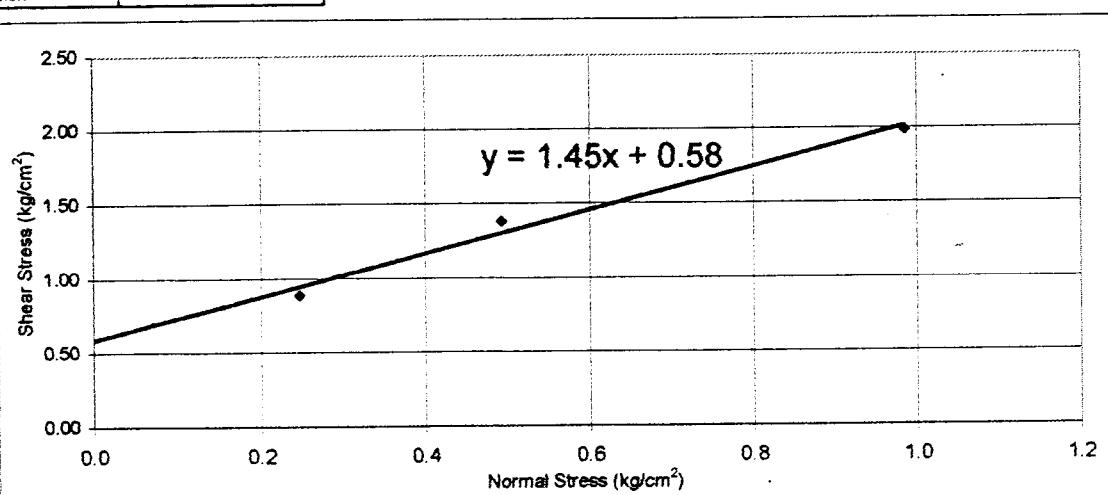
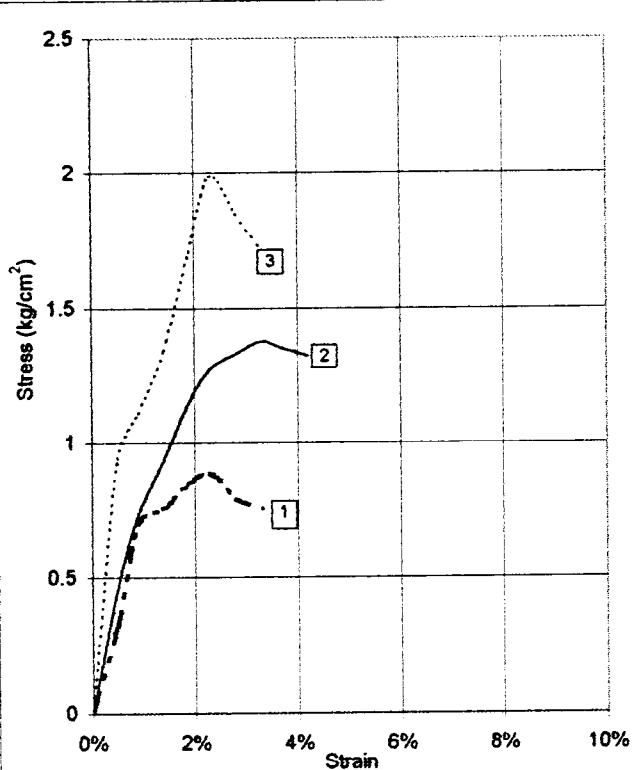
Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

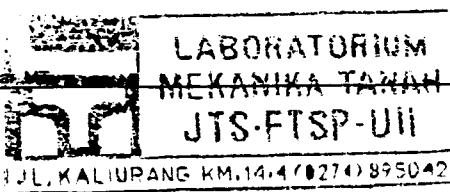
Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73	21.38
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.91	52.17	53.04
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.99	43.91	44.45
Water Content %	37.23	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	200.65	198.44	201.99
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.736	1.707	1.754
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.265	1.244	1.278
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.885	1.379	1.985

Angle Of Internal friction, φ	= 55.4 °
Cohesion =	0.58 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by:

Ir. H.A Halim Hasman, M.T.



JL. KALIUPANG KM.14.4 (0274) 895042

Tested by:

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 15% - 3 Hari

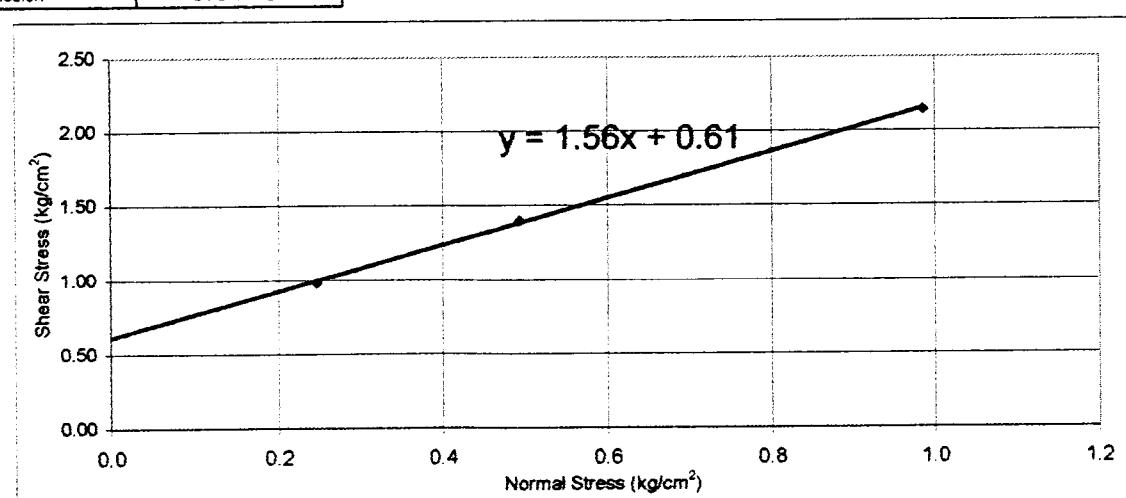
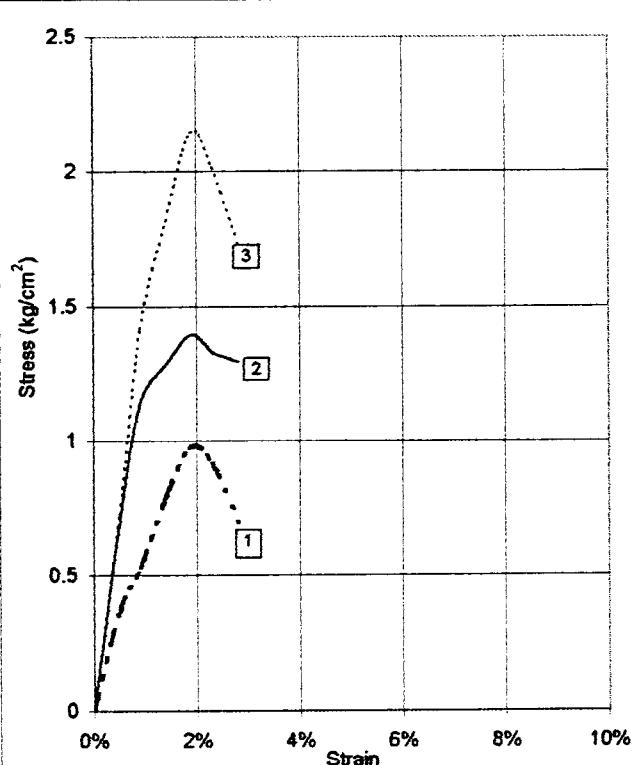
Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht.Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73	21.38
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.71	44.76	46.74
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.20	38.51	39.86
Water Content %	37.23	37.25	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	203.39	198.90	200.44
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.773	1.713	1.734
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.292	1.248	1.263
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.979	1.398	2.143

Angle Of Internal friction, φ =	57.3 °
Cohesion =	0.61 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

RM/2

Ir. H.A Halim Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-UJI

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

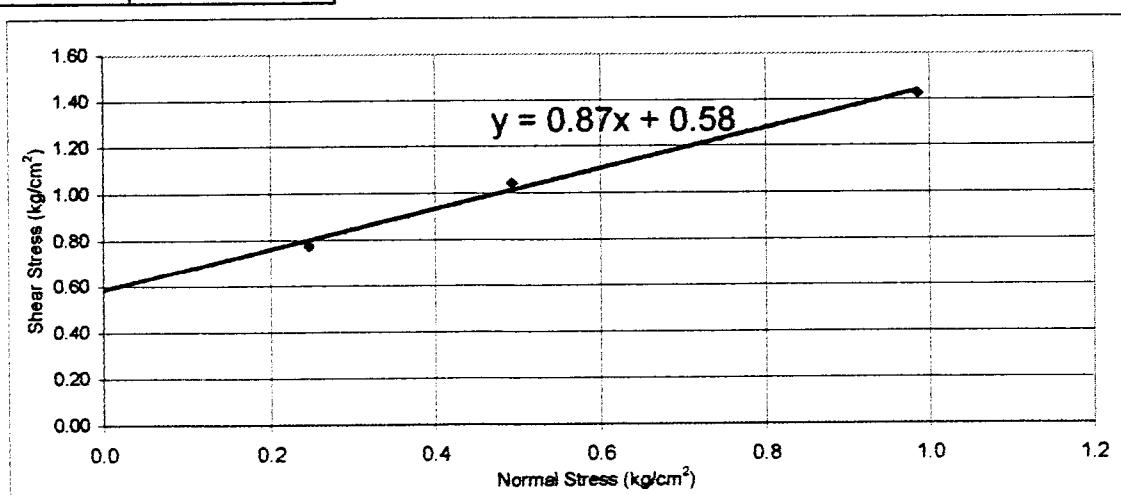
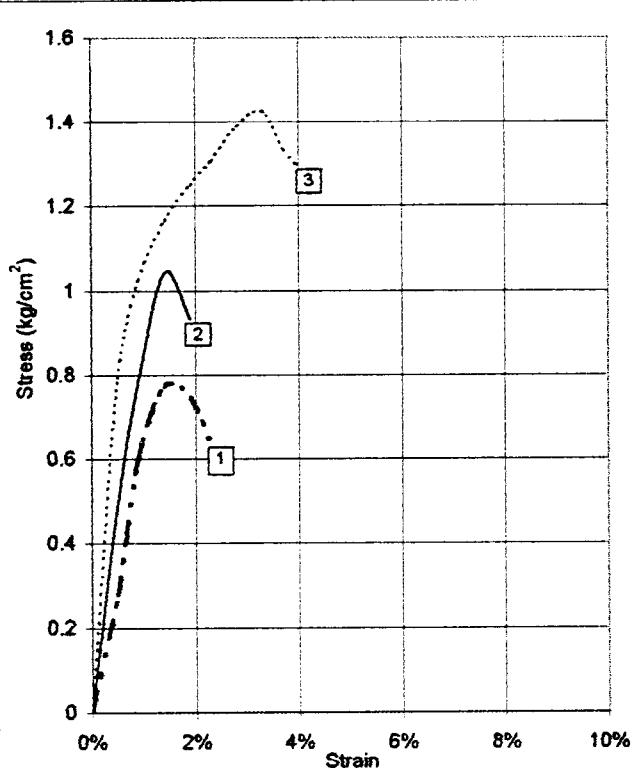
Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 3% - 7 Hari

Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

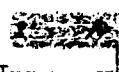
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73	21.38
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.74	44.72	46.73
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.22	38.48	39.85
Water Content %	37.25	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	204.31	202.00	200.69
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.785	1.754	1.737
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.301	1.278	1.266
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.774	1.044	1.426
Angle Of Internal friction, φ	41.0 °		
Cohesion =	0.58 kg/cm <sup>2</sup>		



Checked by

Ayu  
 Ir. H.A Halim Hasmar



**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-UII**

Tested by

Yogi + Teza

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 995042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Slragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 6% - 7 Hari

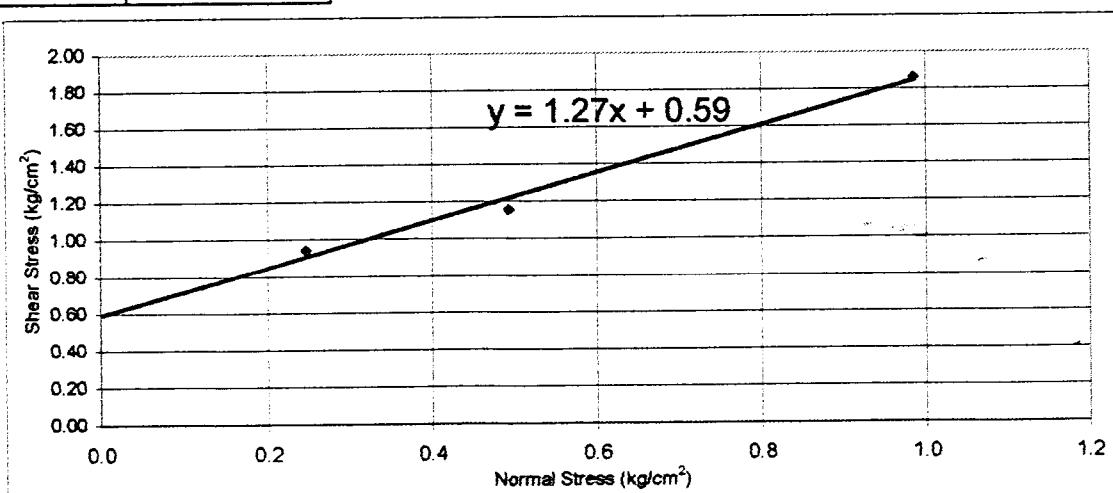
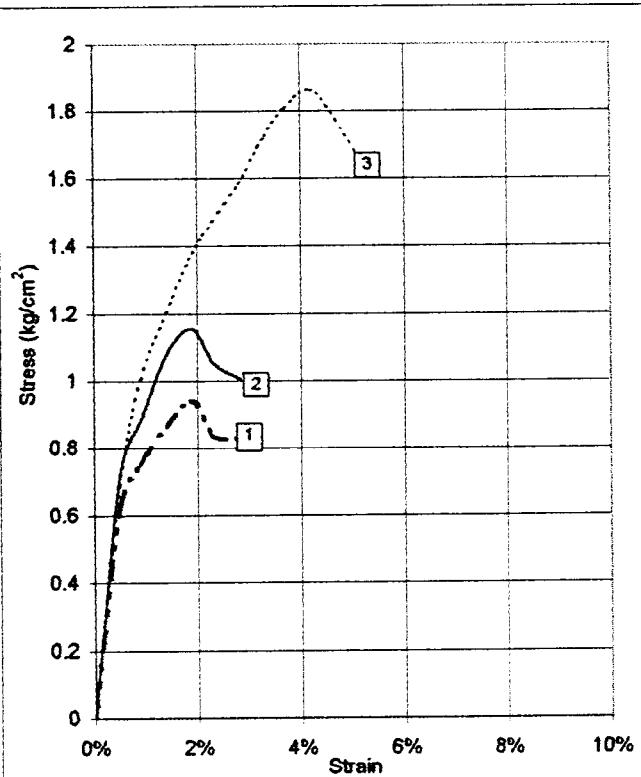
Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.50	21.61
Wt of Cup + Wet soil, gr	59.34	55.74
Wt of Cup + Dry soil, gr	49.07	46.48
Water Content %	37.25	37.23
Average water content %	37.24	
Wt Soil + ring (gr)	201.60	198.59
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.749	1.709
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.274	1.245
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.941	1.156

Angle Of Internal friction, φ =	51.8 °
Cohesion =	0.59 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by A.M.T.	
Ir. H.A. Helim Hasmar, MM	LABORATORIUM MEKANIKA TANAH JTS-FTSP-UJI
JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042	

Tested by

Yogi + Teza



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 9% - 7 Hari

Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

**Sample data**

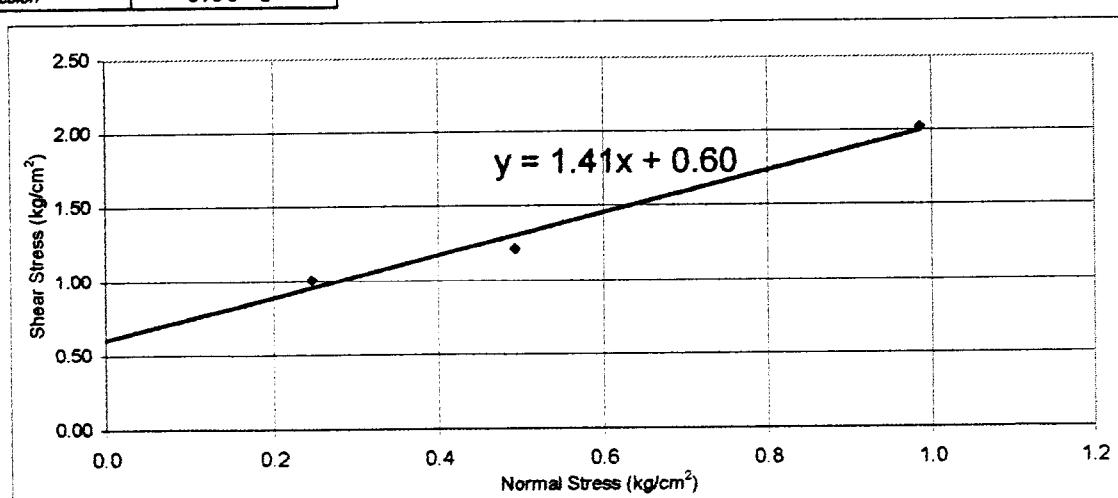
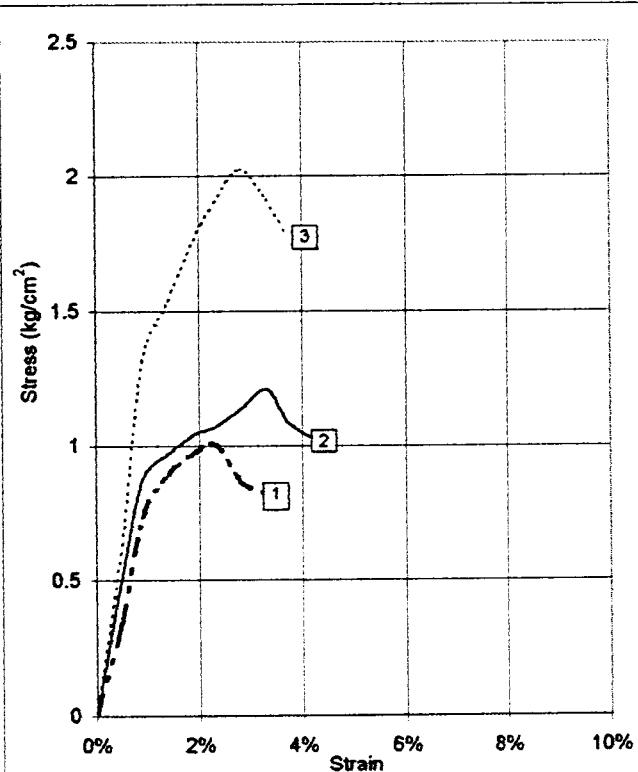
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/div}$$

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.64	22.51	22.08
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.30	57.04	55.17
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.71	47.67	46.19
Water Content %	37.23	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	200.62	199.18	194.64
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.736	1.717	1.656
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.265	1.251	1.207
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.006	1.212	2.022

Angle Of Internal friction, φ =	54.7 °
Cohesion =	0.60 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasman, MT

Tested by

Yogi + Teza

LABORATORIUM

MEKANIKA TANAH  
JTS·FTSP·UII

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 995042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 12% - 7 Hari

Date : 25 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

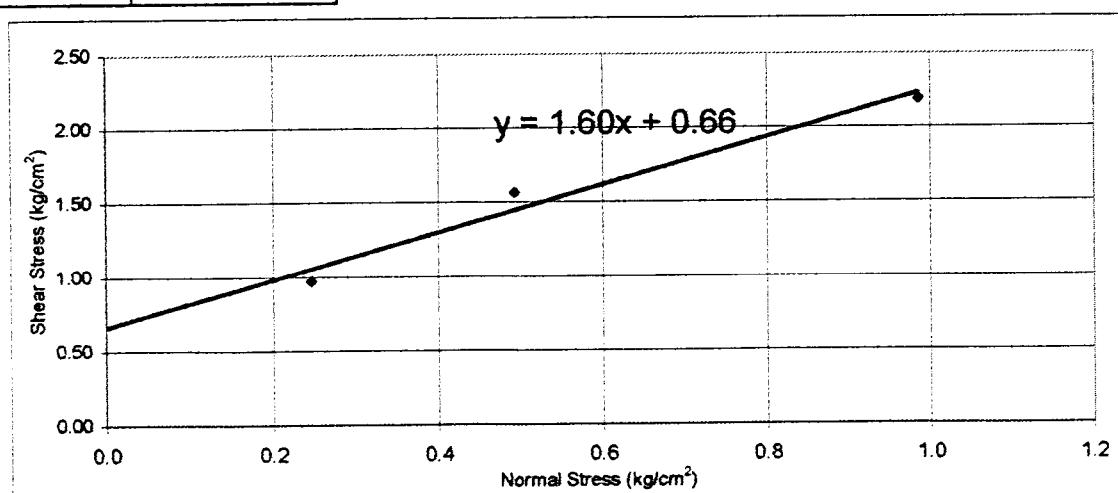
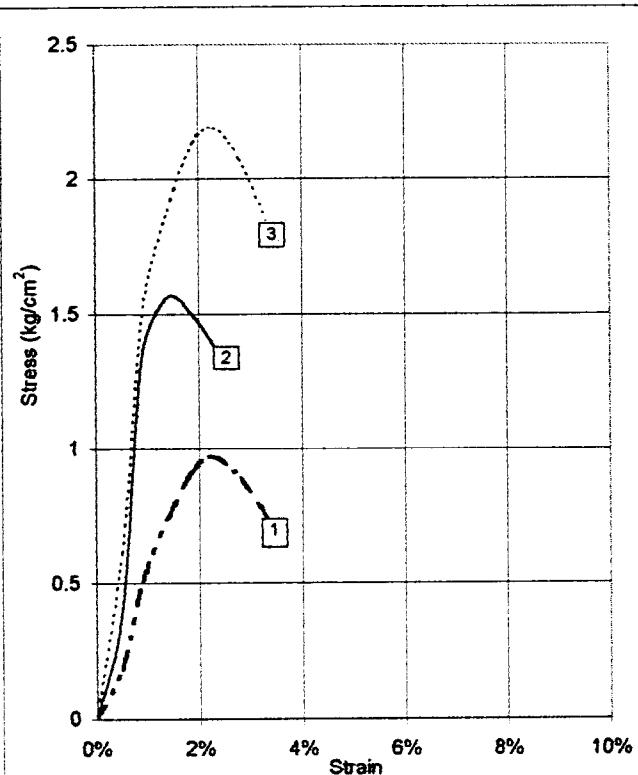
Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3028 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.16	22.40	22.28
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.38	57.37	55.38
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.91	47.88	46.40
Water Content %	37.23	37.24	37.24
Average water content %	37.24		

Wt Soil + ring (gr)	194.44	205.90	195.52
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.654	1.808	1.668
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.205	1.316	1.215
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.969	1.566	2.190

Angle Of Internal friction, $\phi$ =	58.0 °
Cohesion =	0.66 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by  
*[Signature]*

Ir. H.A Halim Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-UJI**

JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 893042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

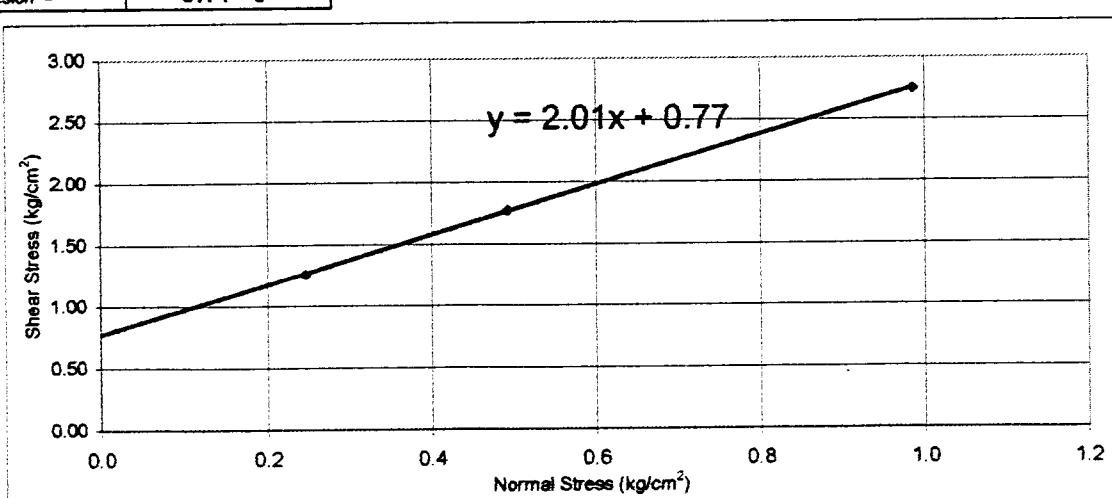
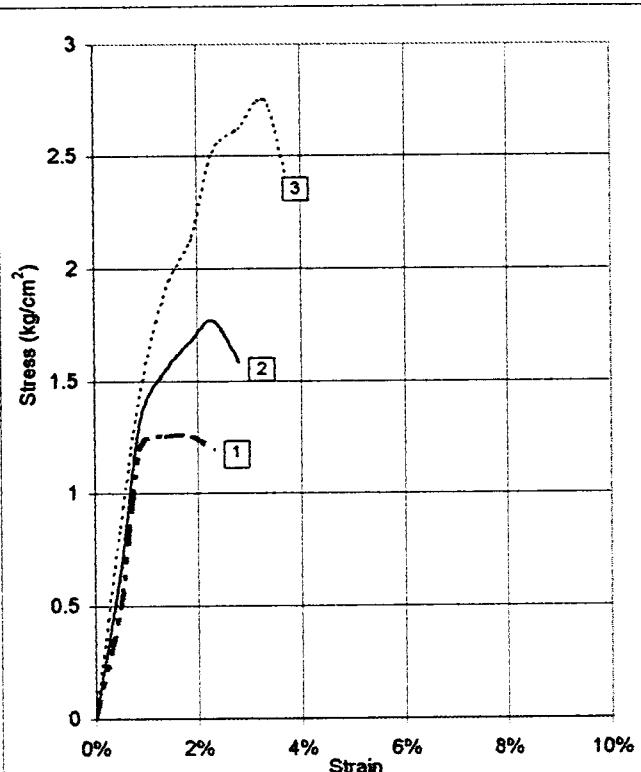
Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 15% - 7 Hari

Date : 26 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.77	21.92	21.85
Wt of Cup + Wet soil, gr	46.87	50.34	48.61
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.06	42.63	41.35
Water Content %	37.23	37.23	37.23
Average water content %	37.23		
Wt Soil + ring (gr)	199.57	206.22	206.12
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.722	1.811	1.809
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.255	1.320	1.318
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.258	1.771	2.749
Angle Of Internal friction, $\phi$ =	63.5 °		
Cohesion =	0.77 kg/cm <sup>2</sup>		



Checked by:  
 A.M. A.

Ir. H.A Halim Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**

**MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UJI**

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 3% - 14 Hari

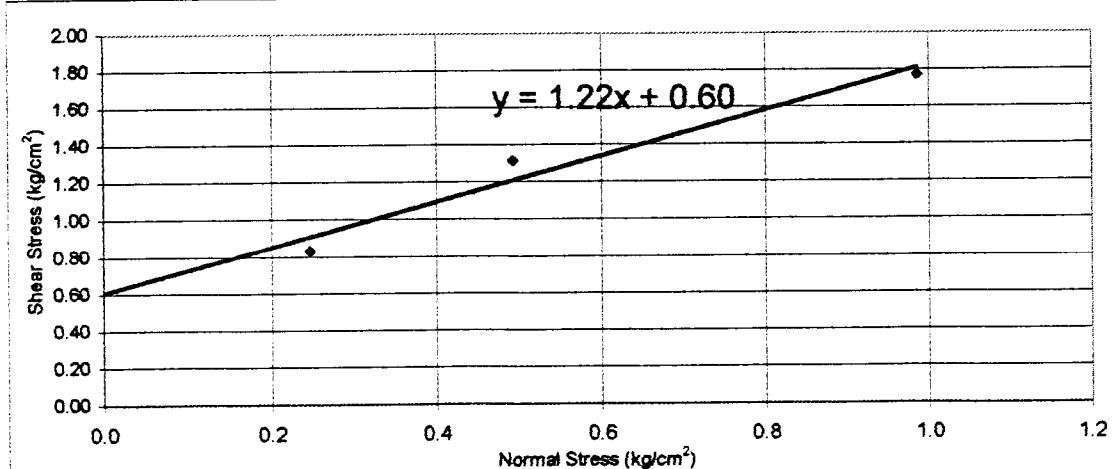
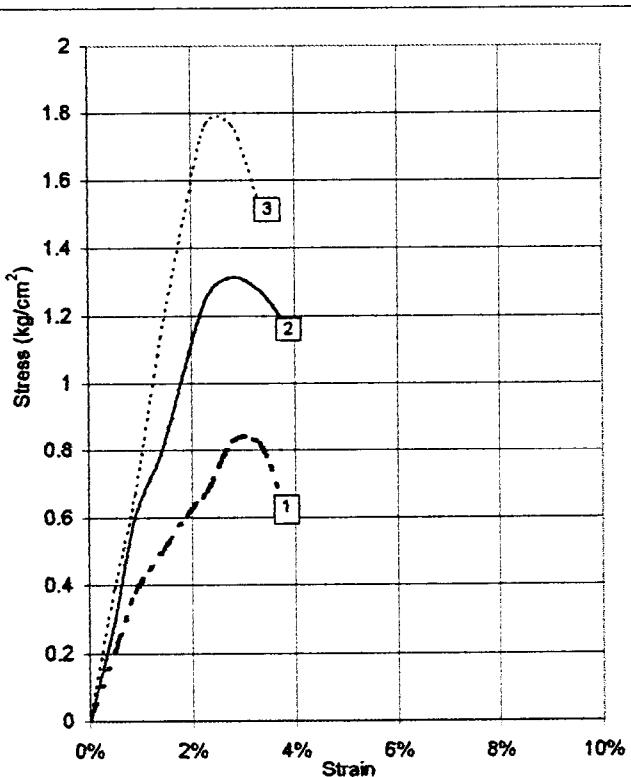
Date : 1 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt, ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.77	21.92	21.85
Wt of Cup + Wet soil, gr	46.90	50.18	48.54
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.08	42.51	41.30
Water Content %	37.25	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	201.30	200.83	205.31
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.745	1.739	1.799
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.271	1.267	1.311
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.829	1.314	1.771

Angle Of Internal friction, φ =	50.7 °
Cohesion =	0.60 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

AM

Ir. H.A Halm Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**

**MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UIN**

**JL. KALIURANG KM.14.4 0274452542**



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 6% - 14 Hari

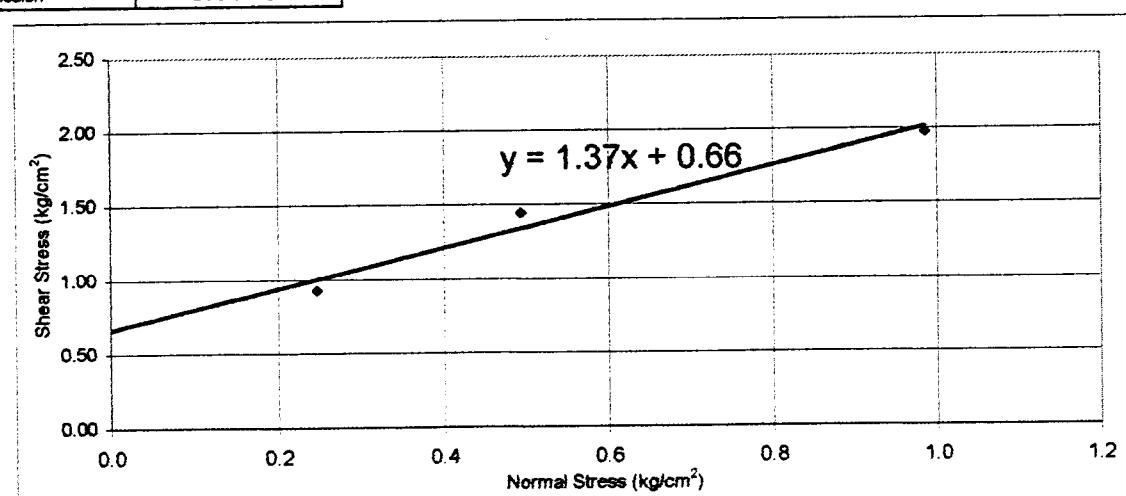
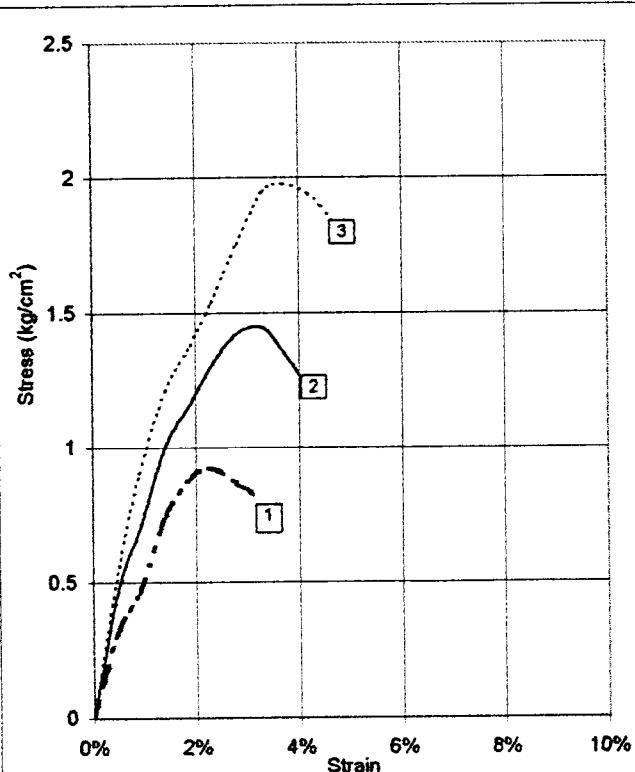
Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/dm}^3$$

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.89	21.80
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.72	57.14
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.71	47.55
Water Content %	37.25	37.24
Average water content %	37.25	
Wt Soil + ring (gr)	194.26	201.06
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.651	1.742
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.203	1.269
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493
Shear stress at failure $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.923	1.445

Angle Of Internal friction, $\phi$ =	53.9 °
Cohesion =	0.66 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by  
 Ir. H.A. Halim Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP-UJI

JL. KALINURANG KM.14.4 (0274) 393042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 9% - 14 Hari

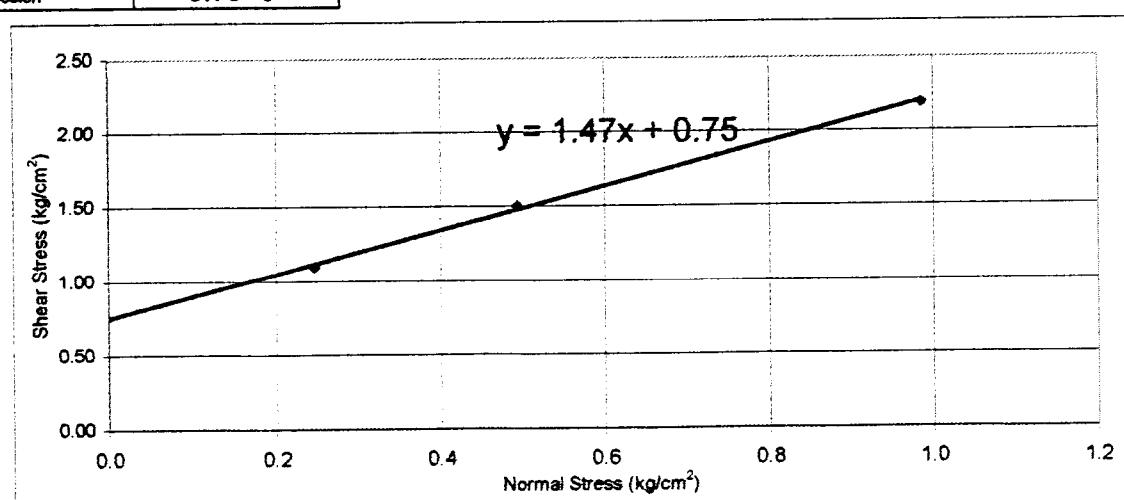
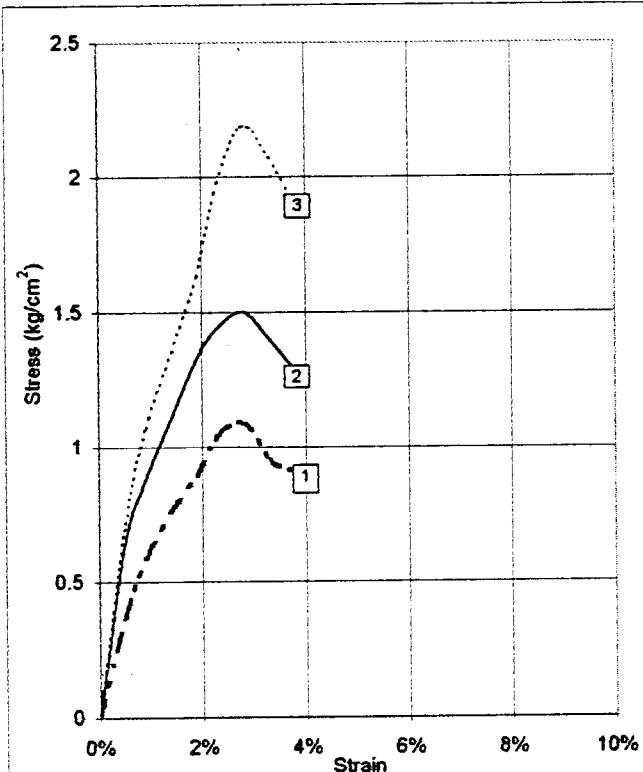
Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht, Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.19	21.94
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.45	56.89
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.24	47.26
Water Content %	37.23	37.24
Average water content %	37.24	
Wt Soil + ring (gr)	192.12	197.53
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.623	1.695
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.183	1.235
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.090	1.500
	2.190	

Angle Of Internal friction, φ =	55.8 °
Cohesion =	0.75 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A. Halim Hasman, M.T. CIVIL ENGINEER

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UJI**

JL. KALIPURANG KM.14.4 (0274) 893042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 12% - 14 Hari

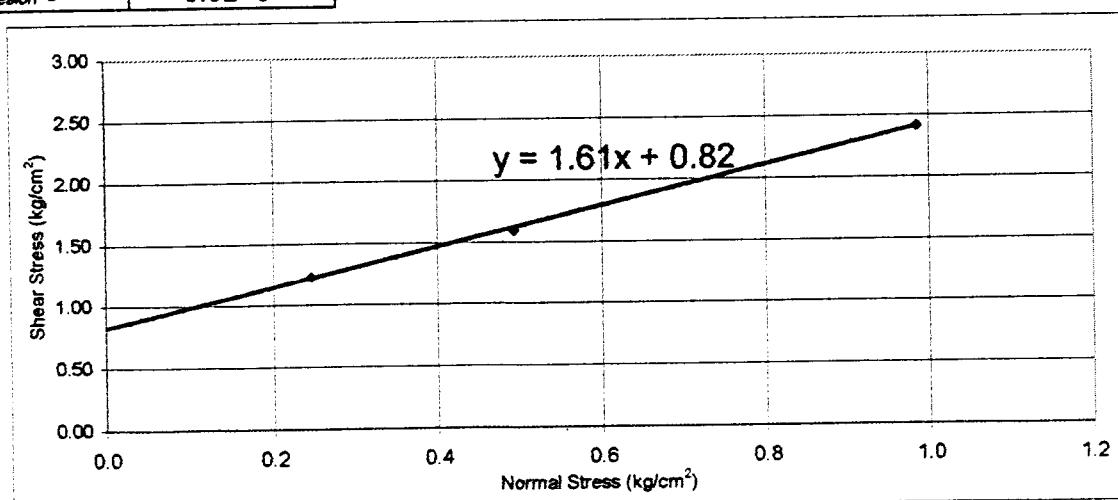
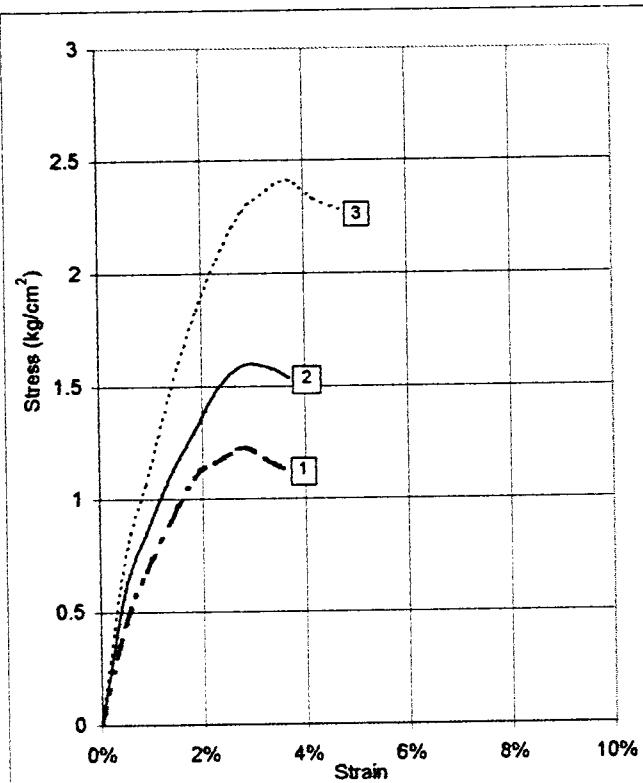
Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht, Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.63	22.26	21.95
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.67	51.56	50.62
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.06	43.61	42.84
Water Content %	37.25	37.24	37.25
Average water content %	37.25		
Wt Soil + ring (gr)	192.69	204.93	196.05
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.630	1.793	1.675
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.188	1.306	1.220
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.230	1.594	2.414

Angle Of Internal friction, φ =	58.2 °
Cohesion =	0.82 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

Ir. H.A Halim Hasmer, MT

Tested by

Yogi + Teza





**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang , Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Tanah + Semen 15% - 14 Hari

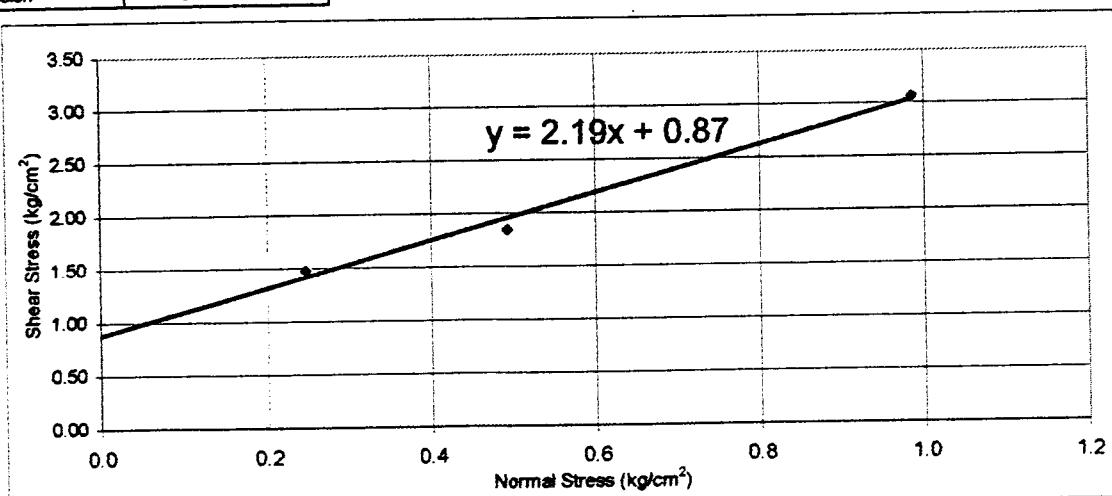
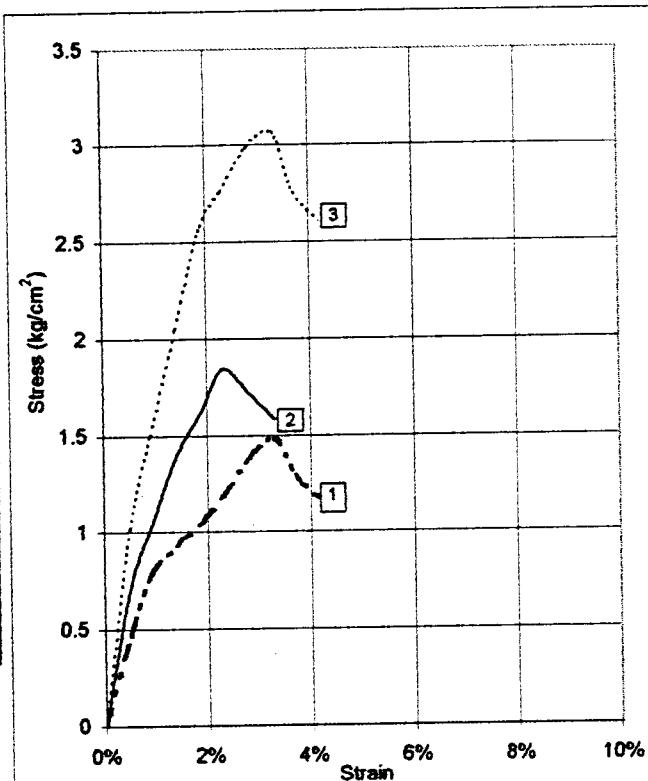
Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt ring (gr)	70.40

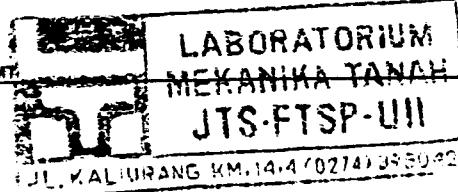
LRC = 0.3026 kg/div

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.88	22.28
Wt of Cup + Wet soil, gr	51.55	47.30
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.50	40.51
Water Content %	37.23	37.25
Average water content %	37.24	
Wt Soil + ring (gr)	200.45	202.30
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.734	1.758
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.263	1.281
Normal Stress σn (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.482	1.845
		3.066

Angle Of Internal friction, φ =	65.5 °
Cohesion =	0.87 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by:  
 Ir. H.A Halim Hasmar, MT.



Tested by

Yogi + Teza

JL. KALIBURANG KM.14.4 (0274) 335042

# LAMPIRAN 6



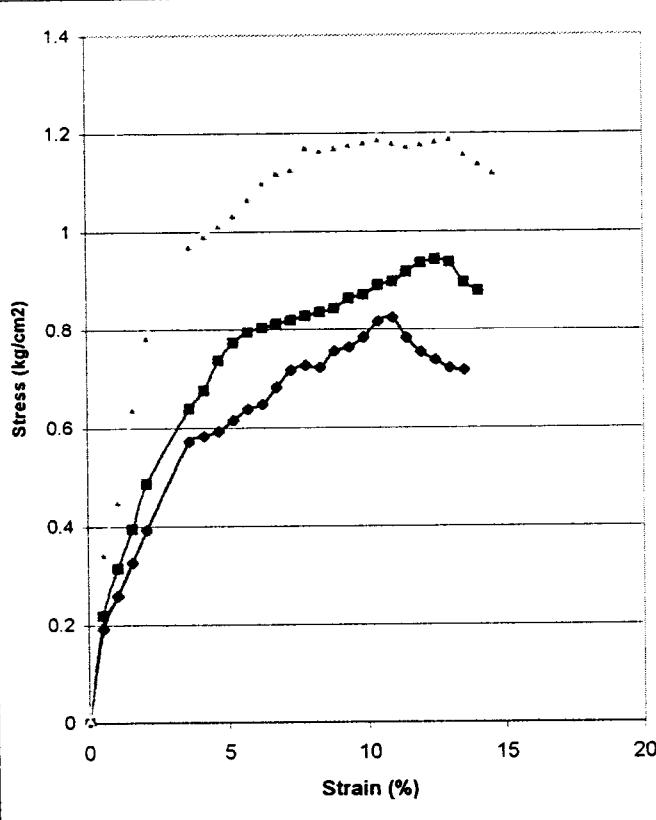
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Undisturb  
 Date : 04 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

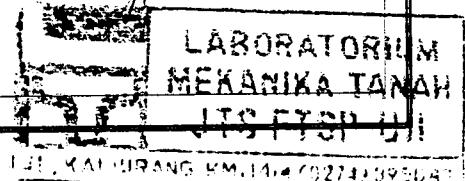
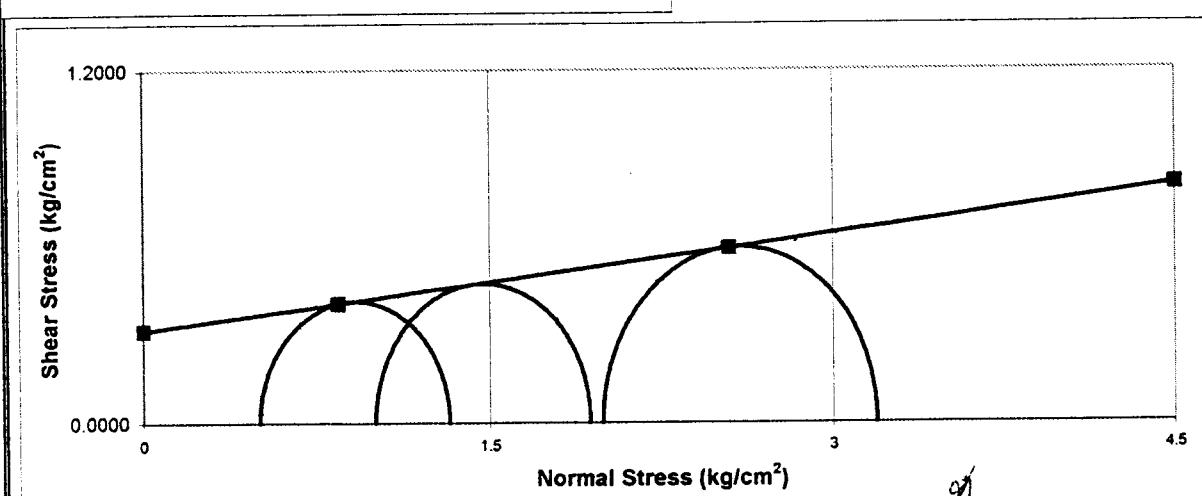


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	154.10	158.15	158.58

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.17	21.73
Wt of Cup + Wet soil, gr	65.95	85.61
Wt of Cup + Dry soil, gr	55.00	69.29
Water Content %	33.35	34.31
Average water content %	33.83	

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.675301	1.719331	1.724005
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.251774	1.284673	1.288166

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	0.824467	0.943037	1.189828
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	1.324467	1.943037	3.189828
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	0.912233	1.471518	2.594914
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	0.412233	0.471518	0.594914
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	6.257812		
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	0.313788		



Jl. Kaliurang KM. 14,4 (0274) 895042



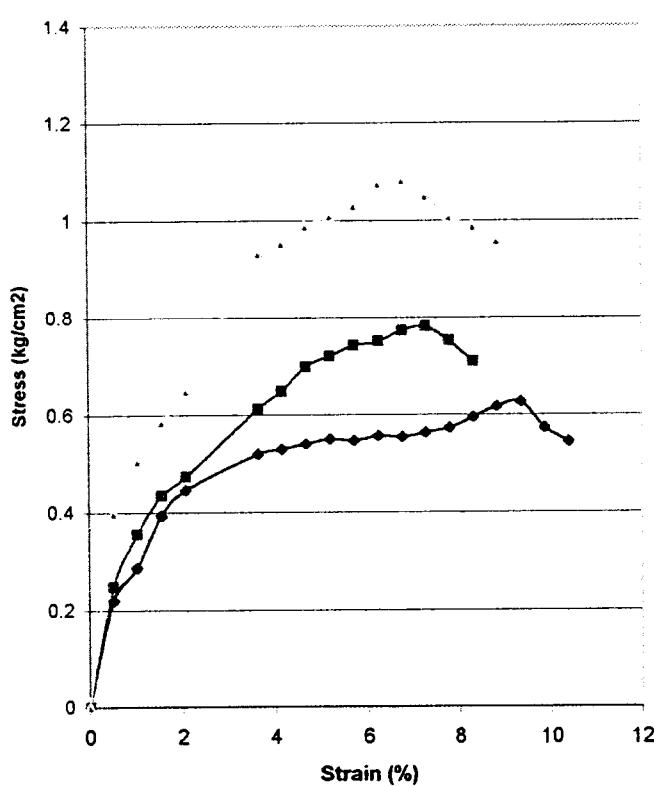
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah Asli (Remolded) 0%  
 Date : 16 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

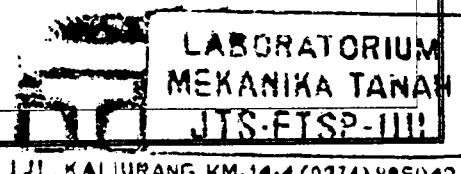
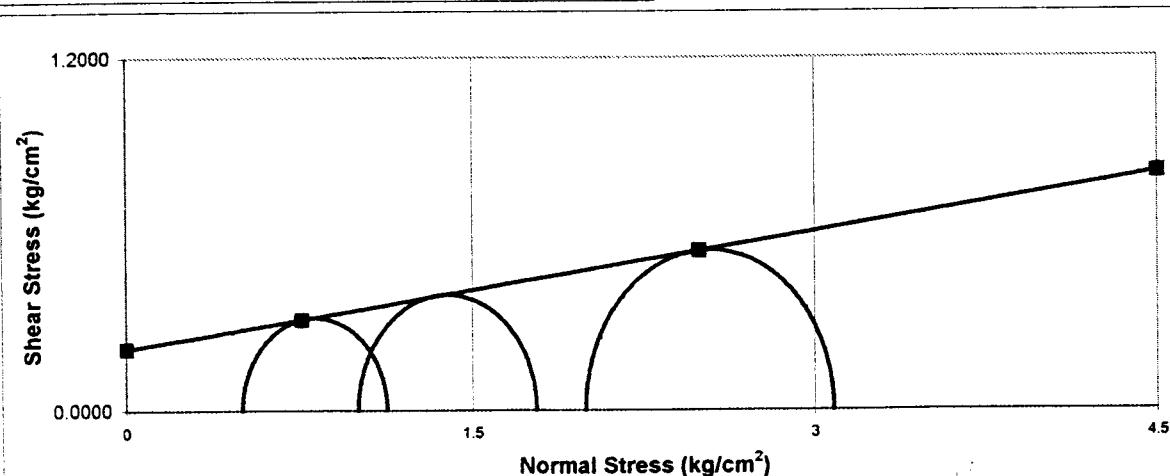


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	149.32	150.55	151.44

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.64	21.75
Wt of Cup + Wet soil, gr	43.04	42.78
Wt of Cup + Dry soil, gr	39.58	39.39
Water Content %	19.29	19.22
Average water content %		19.25

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.623335	1.636707	1.646383
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.361263	1.372476	1.38059

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	0.626036	0.781272	1.081877
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	1.126036	1.781272	3.081877
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	0.813018	1.390636	2.540938
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	0.313018	0.390636	0.540938
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			7.570851
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			0.207428





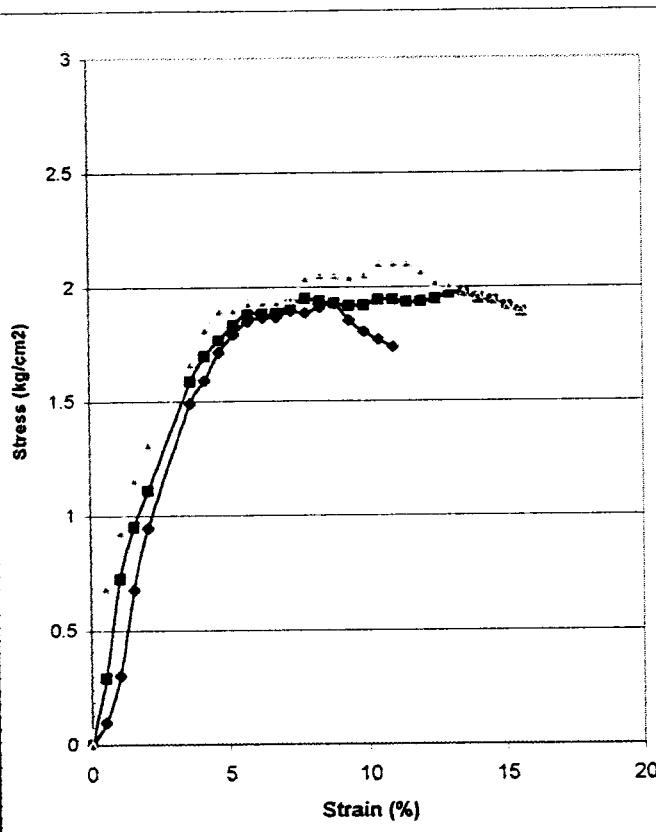
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 306042, 386707 fax 386330 Yogyakarta 55524.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+Gamping 3% - 0Hr  
 Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

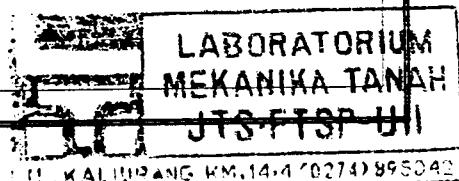
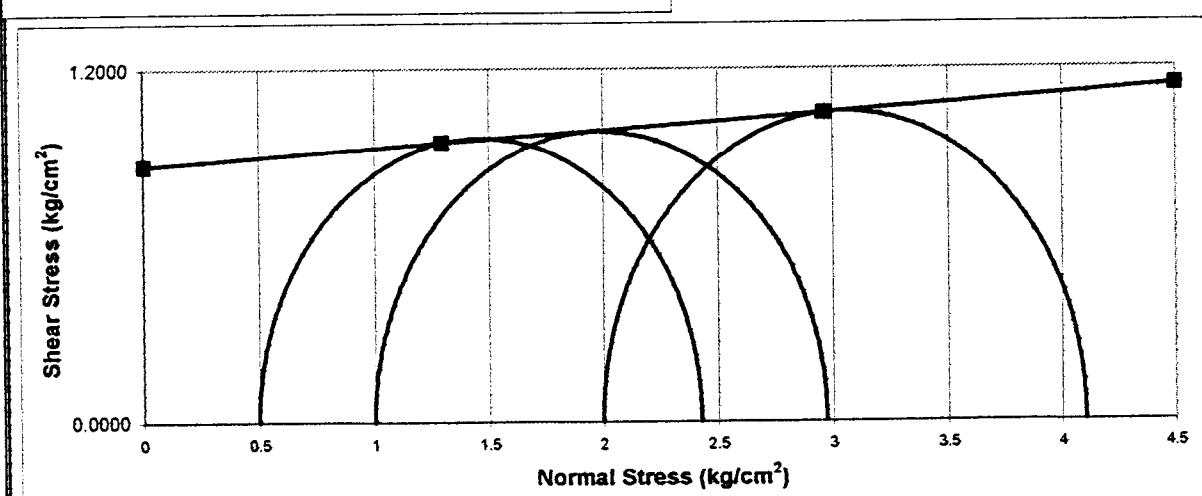


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	157.92	160.35	160.39

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.01	21.80
Wt of Cup + Wet soil, gr	58.18	57.88
Wt of Cup + Dry soil, gr	48.37	48.09
Water Content %	37.22	37.24
Average water content %		37.23

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.71683	1.743248	1.743683
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.251088	1.270339	1.270656

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	1.926649	1.971207	2.104236
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.426649	2.971207	4.104236
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	1.463325	1.985604	3.052118
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	0.963325	0.985604	1.052118
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		3.418609	
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )		0.871268	



JL. KALIURANG KM. 14,4 (0274) 306042



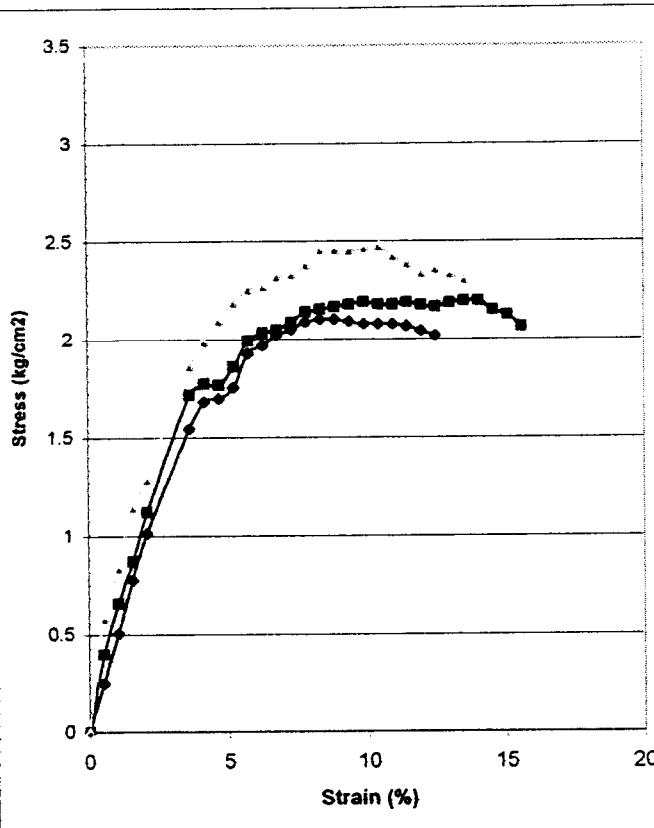
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+Gamping 6% - 0 Hr  
 Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

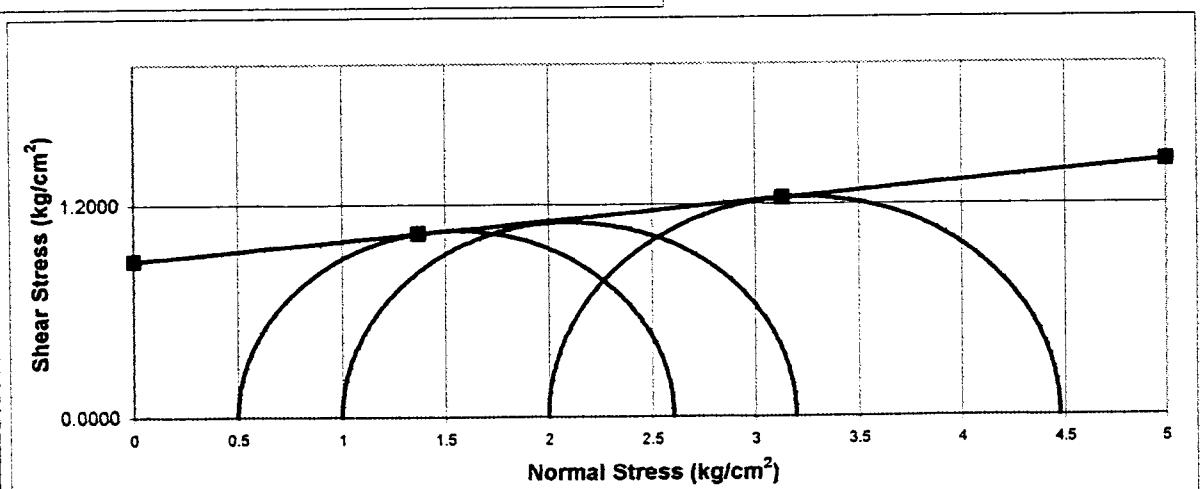


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.10	164.15	164.24

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.70	21.75
Wt of Cup + Wet soil, gr	54.40	47.40
Wt of Cup + Dry soil, gr	45.53	40.44
Water Content %	37.22	37.24
Average water content %	37.23	

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.773145	1.78456	1.785538
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.292091	1.30041	1.301123

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	2.102944	2.198195	2.475445
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.602944	3.198195	4.475445
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.551472	2.099097	3.237722
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.051472	1.099097	1.237722
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	6.399714		
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	0.88196		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP·UIN

JL. KALURANG KM.14,4 (0274) 89504



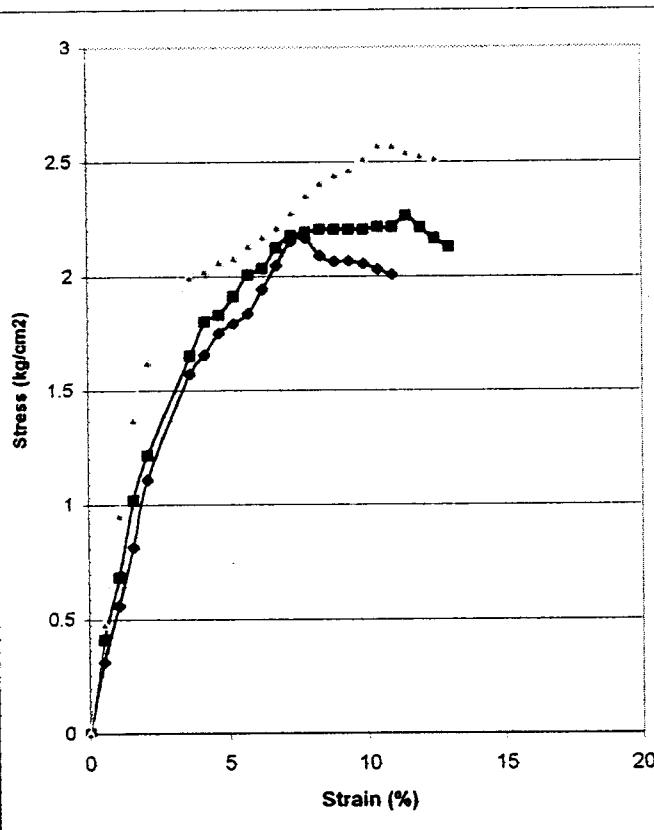
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gamping 9% - 0 Hr  
 Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

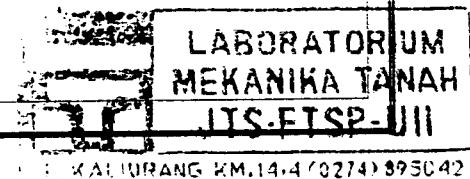
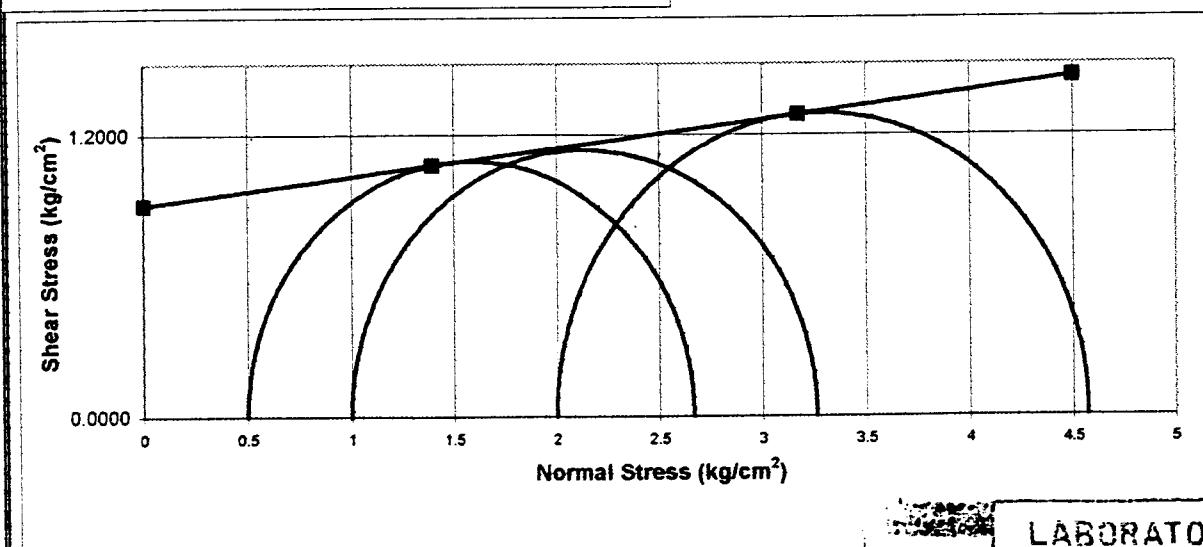


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.64	163.72	164.68

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.10	21.58
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.82	52.23
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.03	43.92
Water Content %	37.25	37.23
Average water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.779015	1.779885	1.790322
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.296277	1.296911	1.304516

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	2.165117	2.263238	2.574462
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	2.665117	3.263238	4.574462
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	1.582559	2.131619	3.287231
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.082559	1.131619	1.287231
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			6.924122
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			0.896754



JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



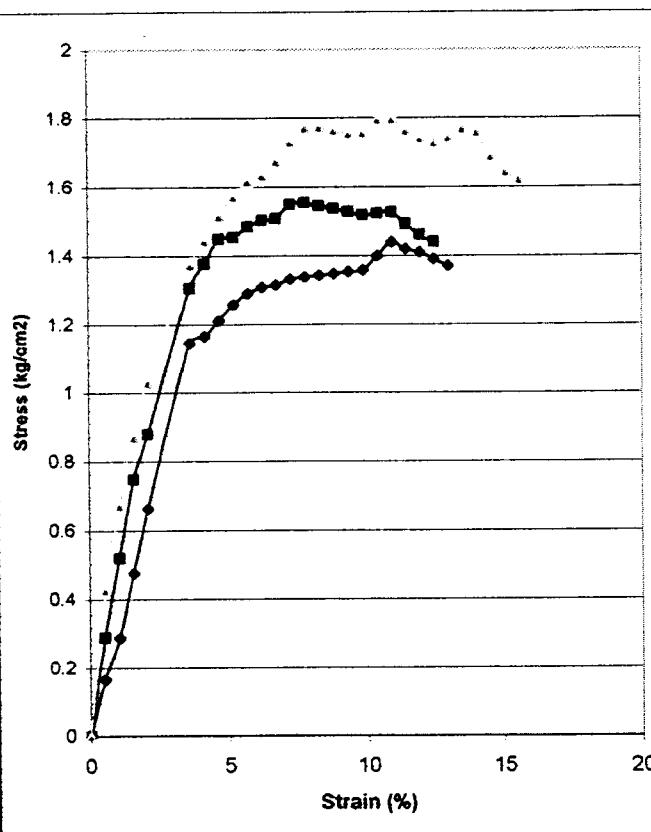
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 12% - 0Hr  
 Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

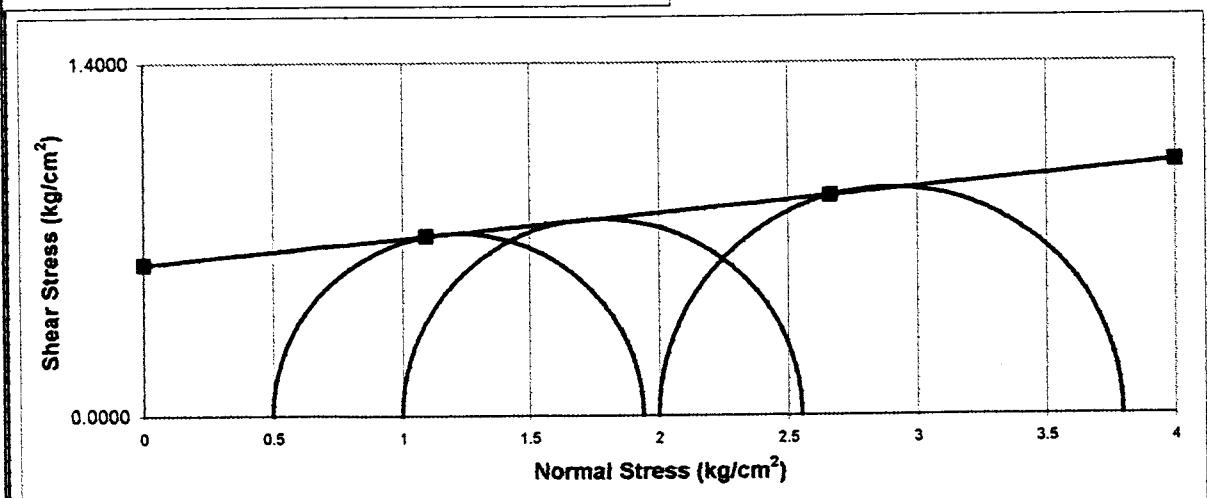


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	161.90	162.00	163.46

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.84	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.88	45.61
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.82	39.12
Water Content %	37.23	37.25
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.760099	1.761186	1.777058
$\gamma_d$ gram/cm³	1.282491	1.283283	1.294848

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	1.43974	1.55379	1.796599
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	1.93974	2.55379	3.796599
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	1.21987	1.776895	2.898299
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	0.71987	0.776895	0.898299
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	5.770651		
Apperent cohesion ( $kg/cm^2$ )	0.598288		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP-UII

JL. KALIURANG KM.14.4 (0274) 895042



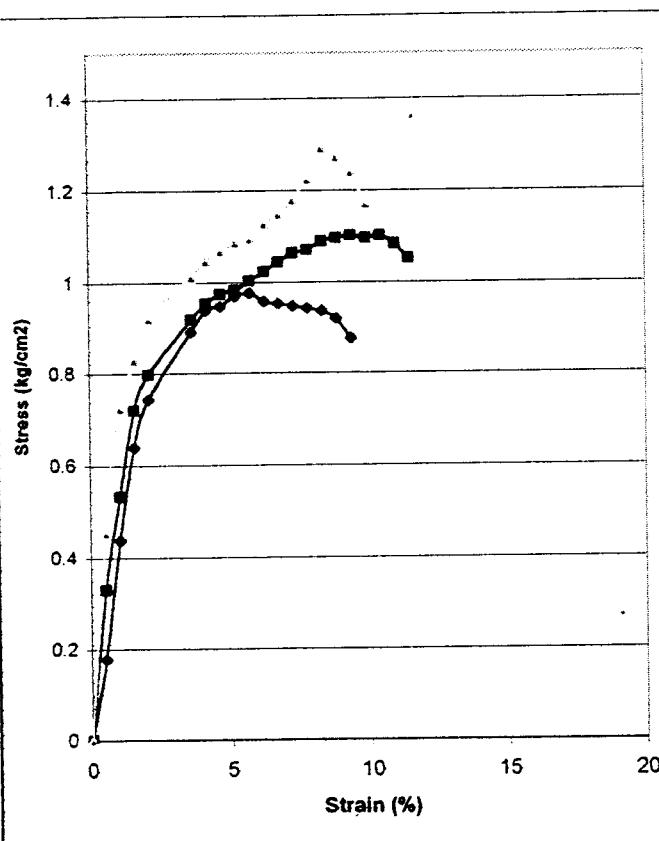
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Trh+Gamping 15% - 0Hr  
 Date : 23 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



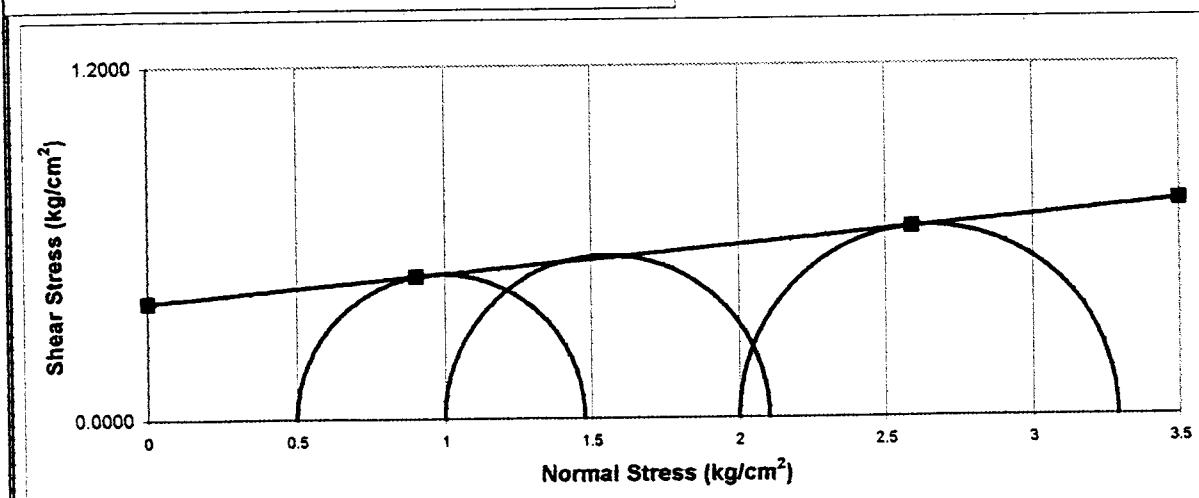
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	156.79	158.69	164.77

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.40	21.75
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.60	47.59
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.14	40.58
Water Content %	37.23	37.23
Average water content %	37.23	37.23

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.704545	1.725201	1.7913
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.242103	1.257155	1.305321

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	0.976724	1.101824	1.291752
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	1.476724	2.101824	3.291752
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	0.988362	1.550912	2.645876
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	0.488362	0.550912	0.645876
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		5.504358	
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )		0.393871	



**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**  
**JTS FTSP UJI**



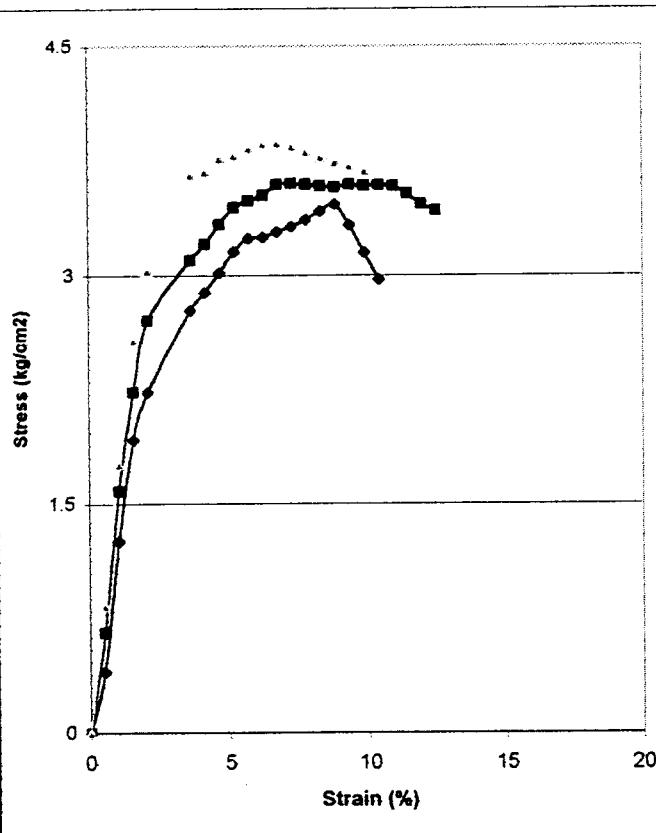
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kalurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895333 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 3% - 3Hr  
 Date : 24 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

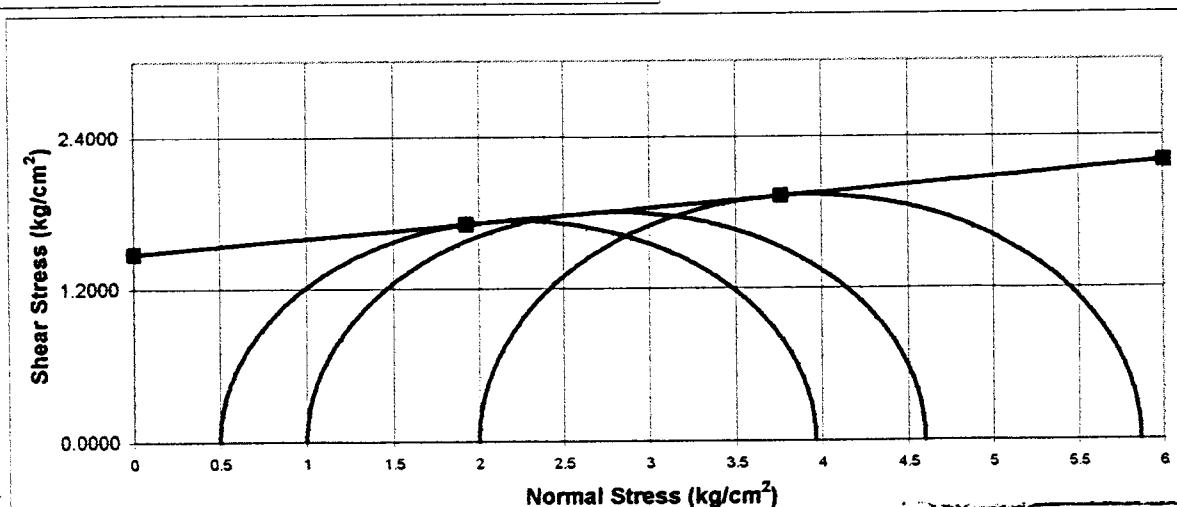


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	157.11	163.20	163.70

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.15	22.08
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.70	52.87
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.77	44.52
Water Content %	37.23	37.24
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.708024	1.774232	1.779667
$\gamma_d$ gram/cm³	1.244581	1.292825	1.296785

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.462932	3.598974	3.863846
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.962932	4.598974	5.863846
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.231466	2.799487	3.931923
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.731466	1.799487	1.931923
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		6.826782	
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )		1.474012	



**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**  
**JTS FTSP-UII**

JL. KALURANG KM. 14,4 (0274) 895042



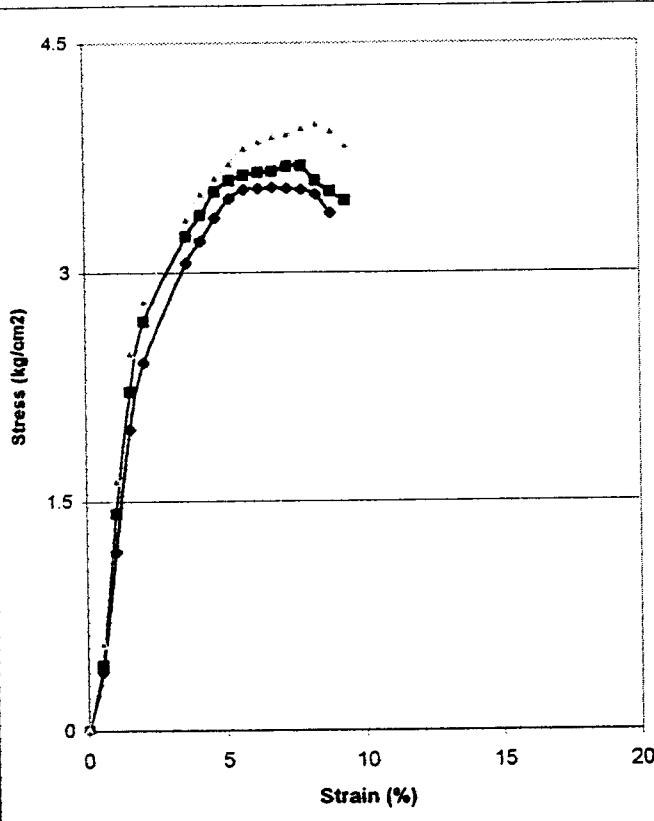
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 6%-3hr  
 Date : 24 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

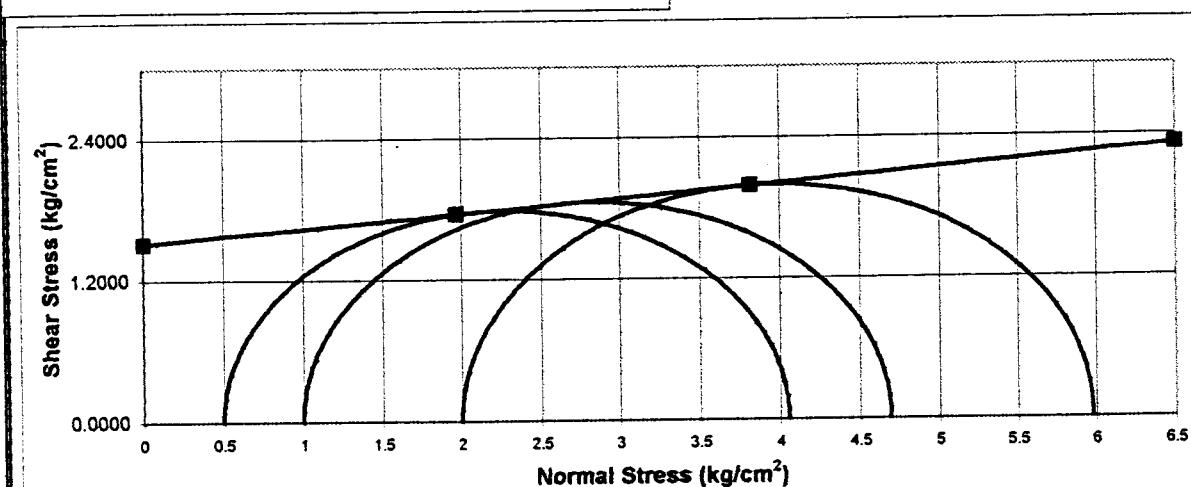


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	164.85	165.25	168.58

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.35	21.82
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.04	47.46
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.07	40.50
Water Content %	37.23	37.25
Average water content %		37.24

$\gamma_d$ gram/cm³	1.79217	1.796518	1.83272
$\gamma_d$ gram/cm³	1.305843	1.309012	1.33539

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.554738	3.693435	3.976569
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.054738	4.693435	5.976569
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.277369	2.846718	3.988284
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.777369	1.846718	1.988284
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		7.111833	
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )		1.504736	



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS FTSP-UII



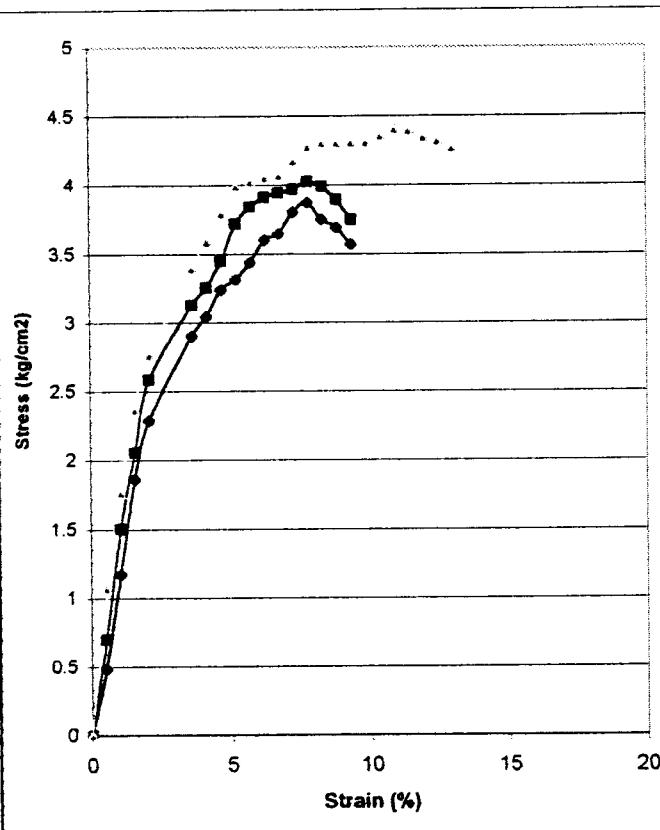
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gmp9%-3Hr  
 Date : 24 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

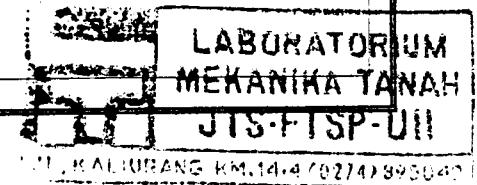
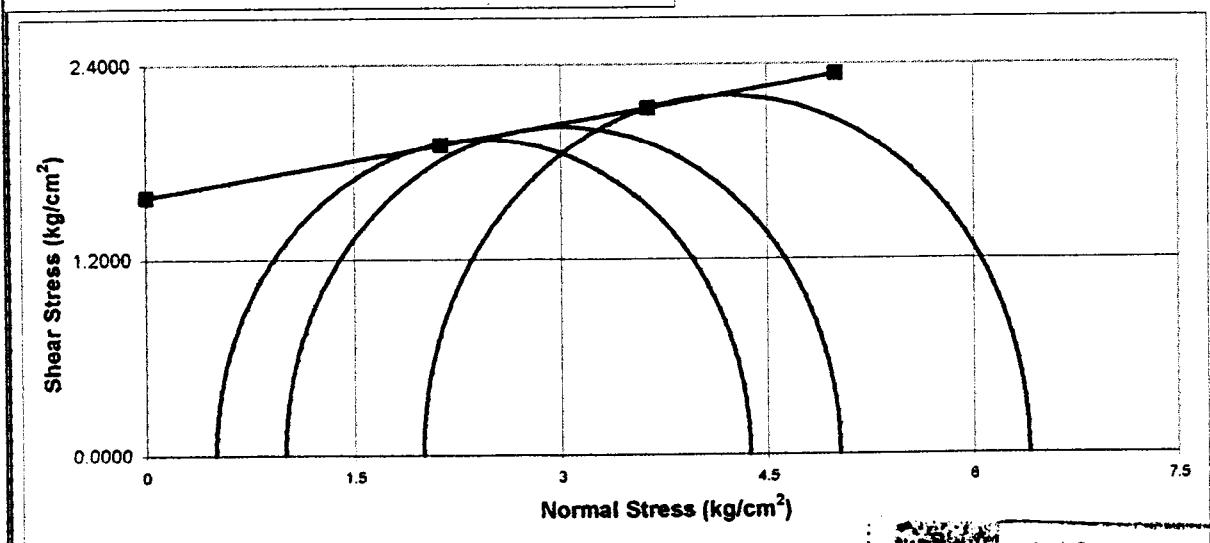


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	166.50	168.10	168.64

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.21	21.85
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.92	50.60
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.94	42.80
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.810108	1.827502	1.833373
$\gamma_d$ gram/cm³	1.318896	1.33157	1.335848

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.871739	4.024571	4.405359
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.371739	5.024571	6.405359
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.435869	3.012285	4.202679
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.935869	2.012285	2.202679
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		8.546484	
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )		1.581718	





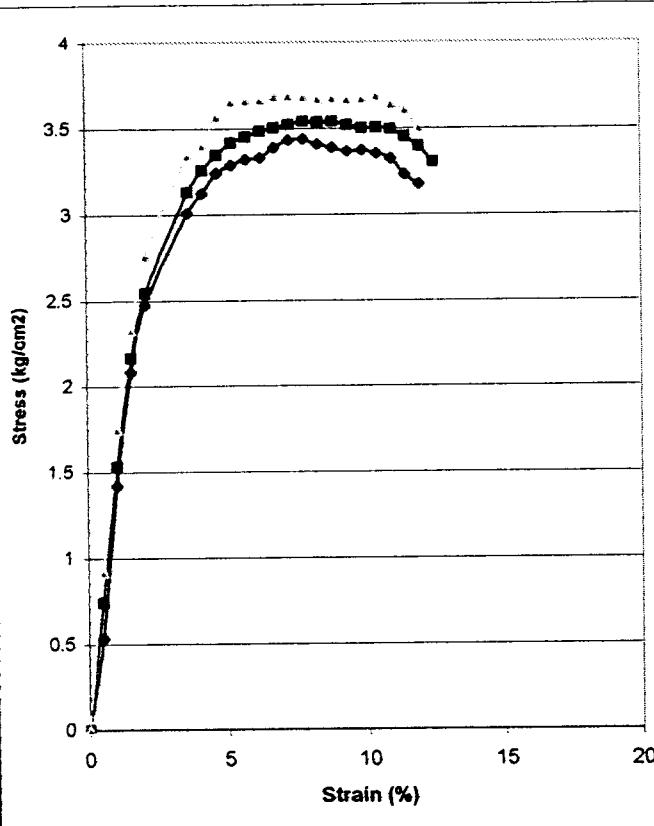
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+Gamping 12% - 3Hr  
 Date : 24 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

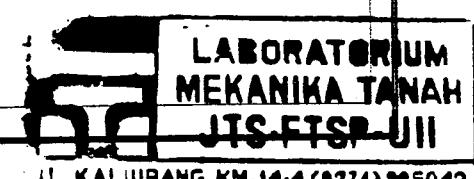
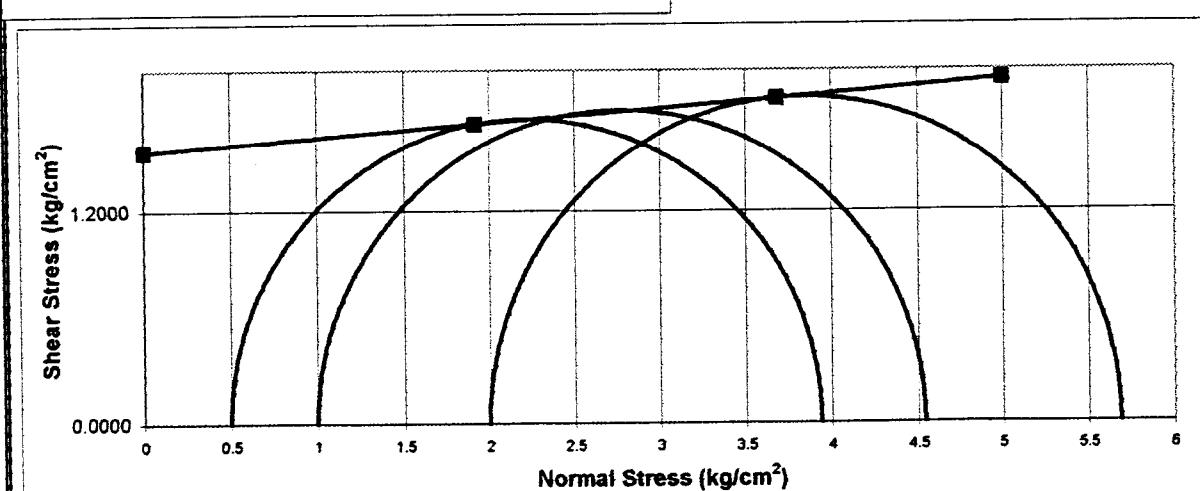


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	167.17	167.24	169.75

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.95	22.15
Wt of Cup + Wet soil, gr	54.98	47.42
Wt of Cup + Dry soil, gr	46.02	40.57
Water Content %	37.25	37.23
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.817392	1.818153	1.84544
$\gamma_d$ gram/cm³	1.324251	1.324806	1.344689

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.438715	3.540603	3.688628
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.938715	4.540603	5.688628
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.219358	2.770302	3.844314
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.719358	1.770302	1.844314
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		4.671983	
Apperent cohesion (kg/cm²)		1.536264	





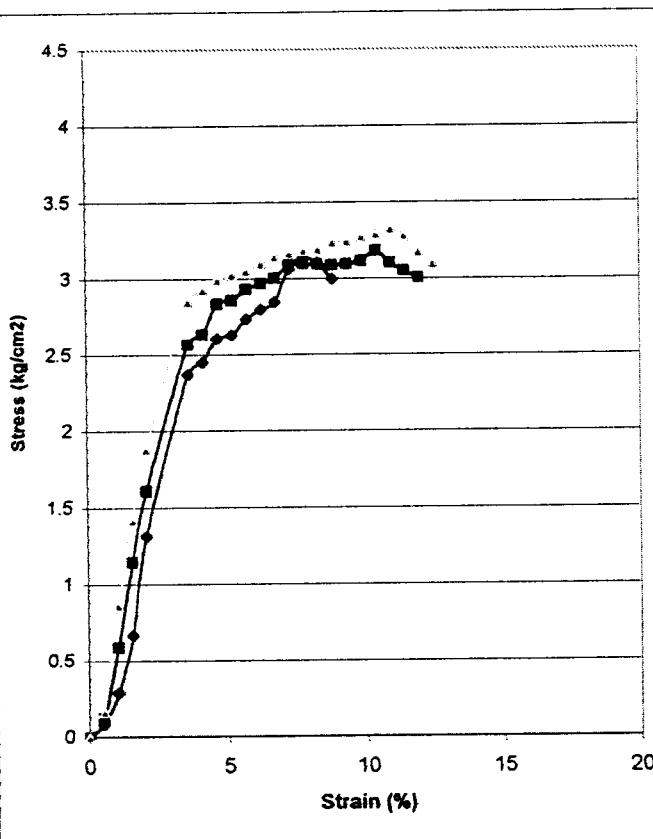
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+Gamping 15% - 3Hr  
 Date : 24 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

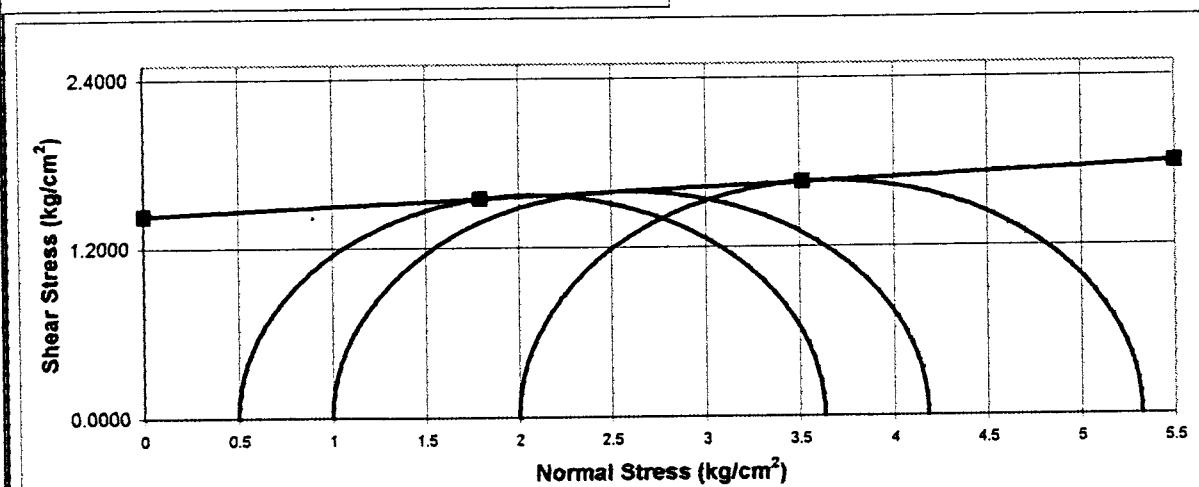


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	168.07	168.59	168.66

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.91	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.30	47.10
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.87	40.21
Water Content %	37.24	37.24
Averege water content %	37.24	37.24

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.827176	1.832829	1.83359
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.331391	1.335511	1.336065

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.133052	3.180946	3.322477
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.633052	4.180946	5.322477
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.066526	2.590473	3.661239
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.566526	1.590473	1.661239
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	3.727722		
Apperen cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.42581		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 ITS-FTSP



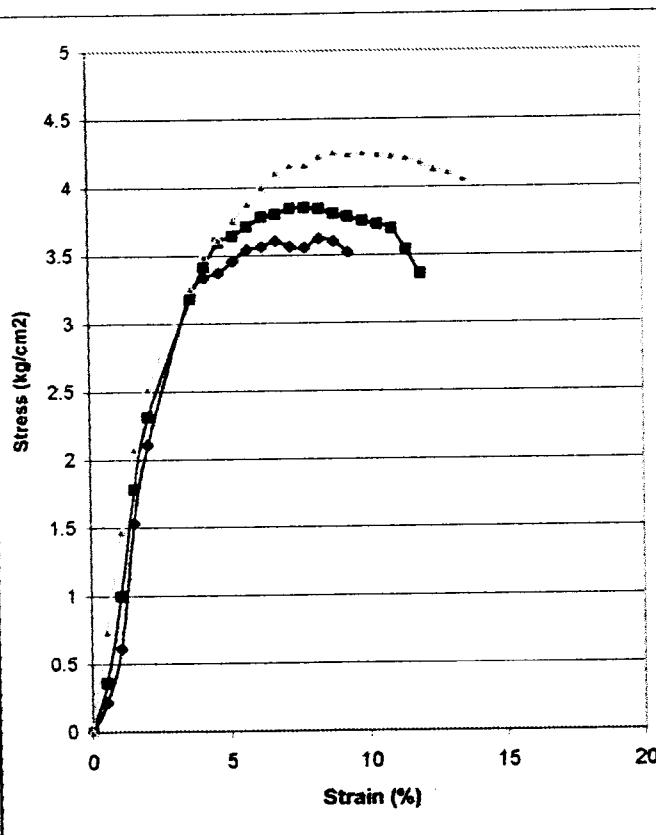
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

JL Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gmp3%--7Hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

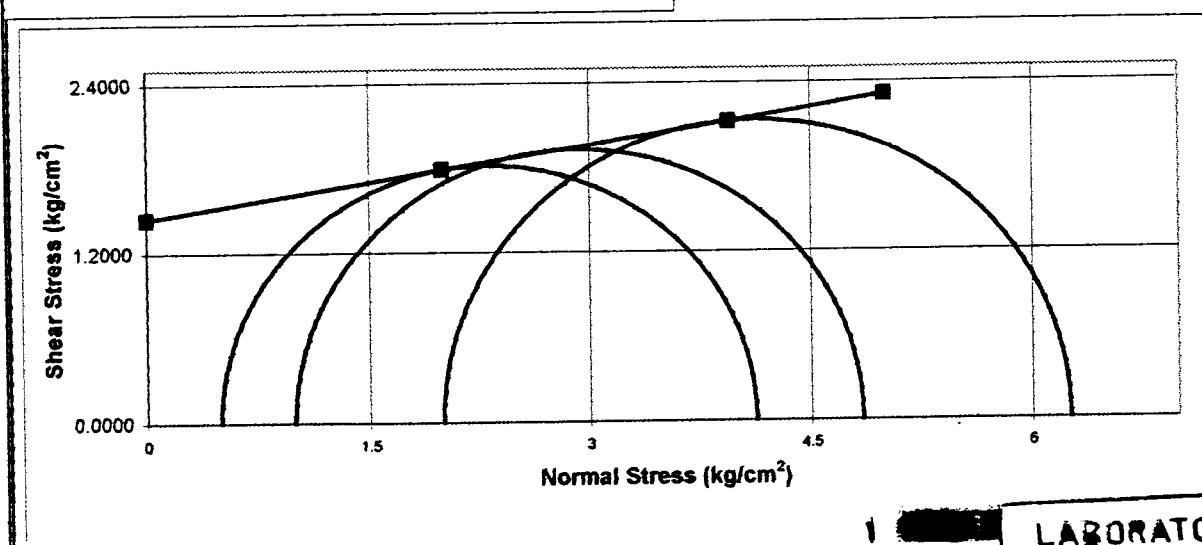


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.71	164.29	164.83

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.60	21.78
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.80	48.90
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.42	41.54
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.779776	1.786082	1.791952
$\gamma_d$ gram/cm³	1.296825	1.301419	1.305697

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.62197	3.846267	4.257549
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.12197	4.846267	6.257549
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.310985	2.923133	4.128775
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.810985	1.923133	2.128775
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		9.826962	
Apperent cohesion (kg/cm²)		1.437647	





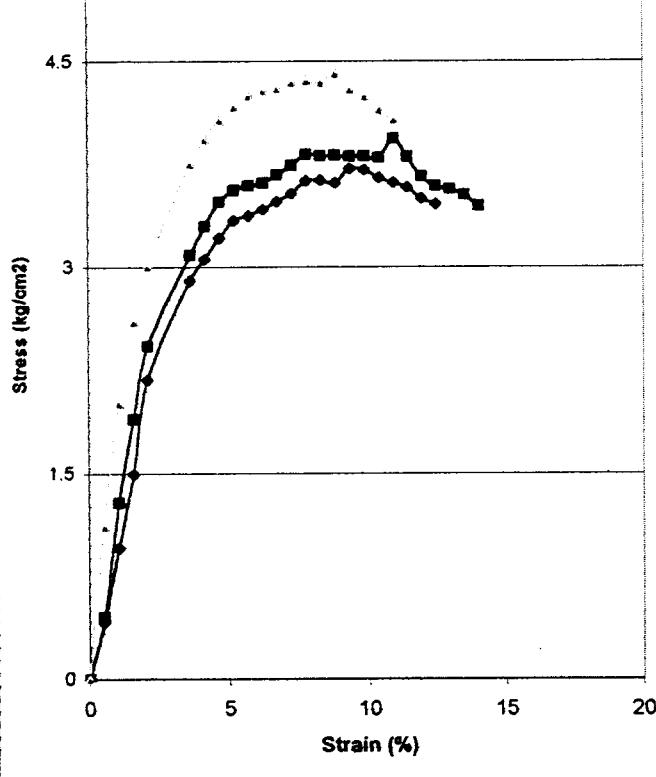
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + gmp6%--7hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

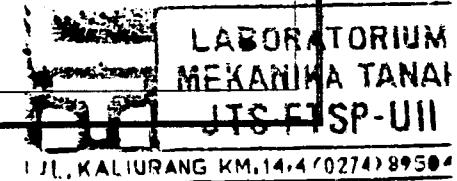
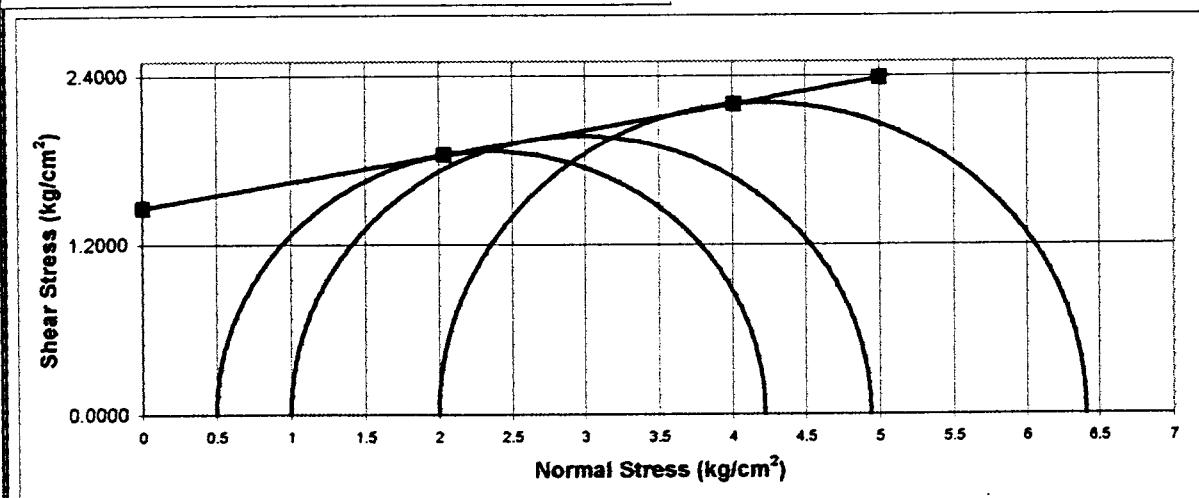


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.51	166.47	168.45

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.70	21.85
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.90	51.70
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.52	43.60
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	37.24

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.777602	1.809782	1.831307
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.295267	1.318715	1.3344

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.718656	3.937751	4.407368
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.218656	4.937751	6.407368
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.359328	2.968875	4.203684
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.859328	1.968875	2.203684
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	10.44791		
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.45556		





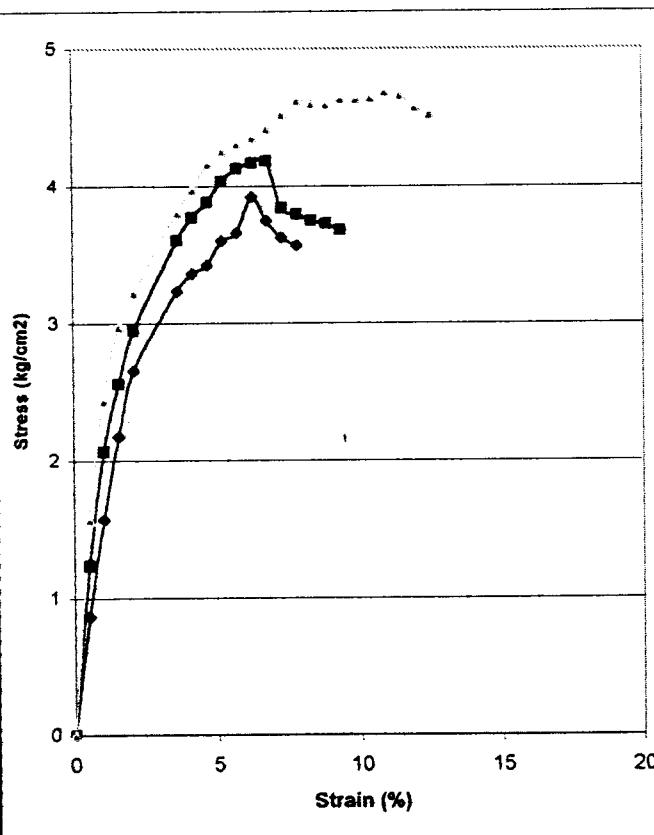
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gmp9%–7Hr  
 Date : 26 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

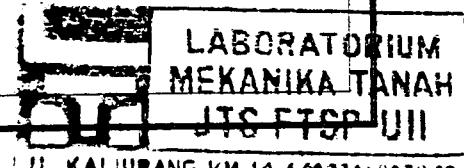
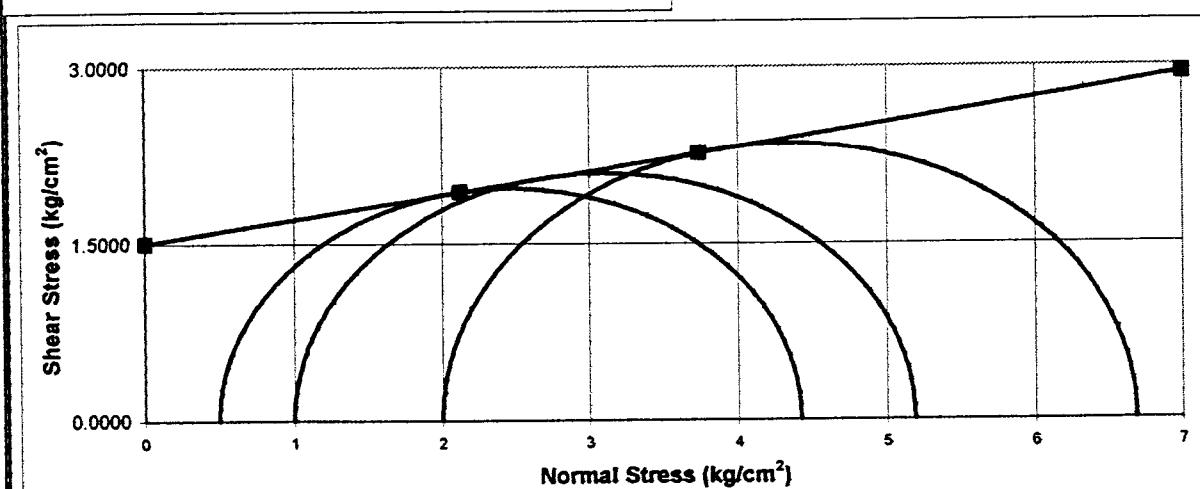


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	166.26	167.74	168.24

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.36	21.49
Wt of Cup + Wet soil, gr	50.90	52.20
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.16	43.87
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.807499	1.823588	1.829024
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.316958	1.328682	1.332642

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.924225	4.185833	4.688384
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.424225	5.185833	6.688384
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.462113	3.092917	4.344192
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.962113	2.092917	2.344192
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			11.6095
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			1.496477





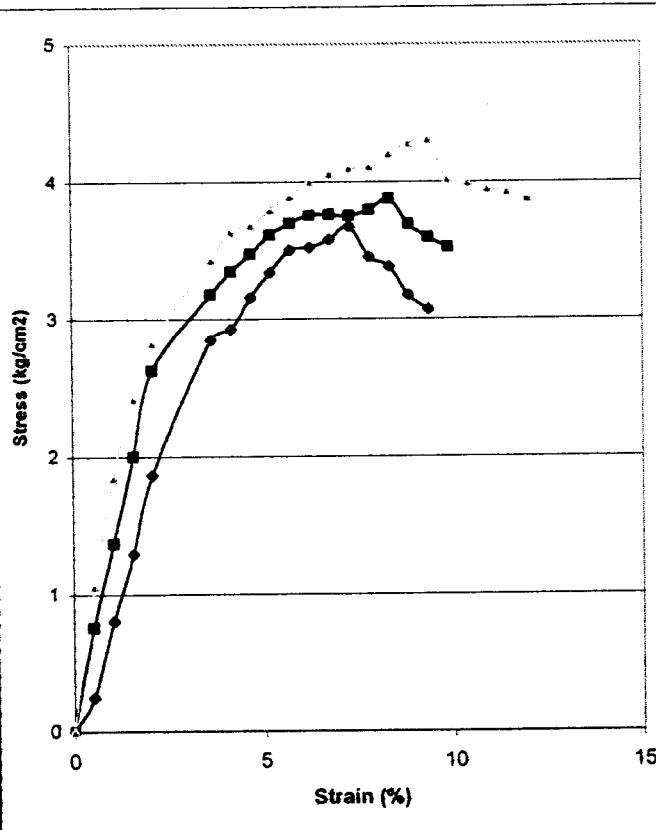
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gmp 12%- 7Hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



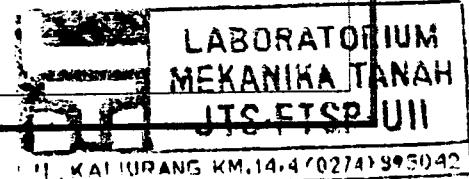
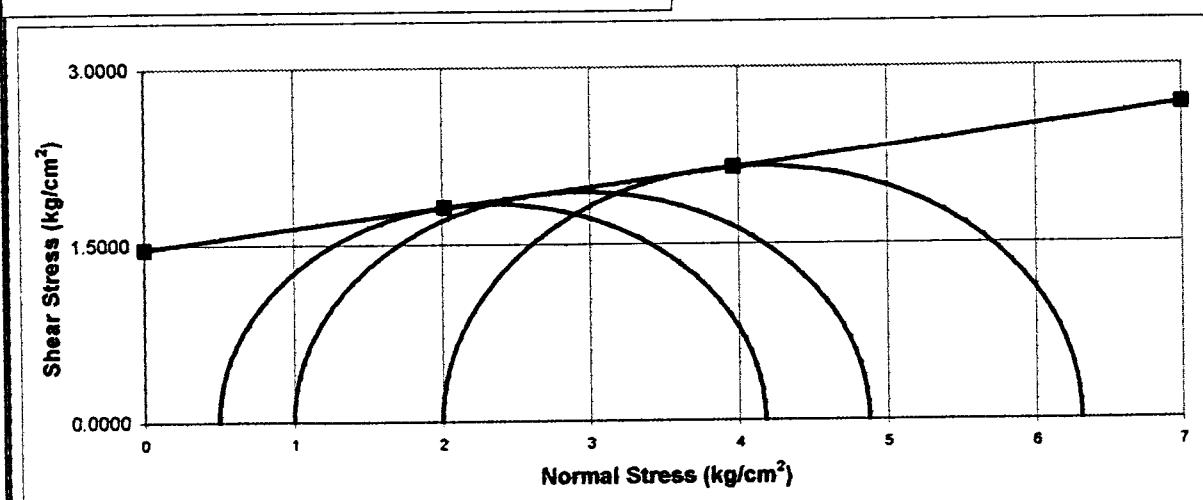
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.55	166.22	167.09

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	22.75	22.30
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.85	49.95
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.77	42.45
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.778037	1.807064	1.816522
$\gamma_d$ gram/cm³	1.295505	1.316654	1.323545

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.67582	3.875255	4.30713
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.17582	4.875255	6.30713
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	2.33791	2.937627	4.153565
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	1.83791	1.937627	2.153565
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		9.773079	
Apperent cohesion (kg/cm²)		1.462264	





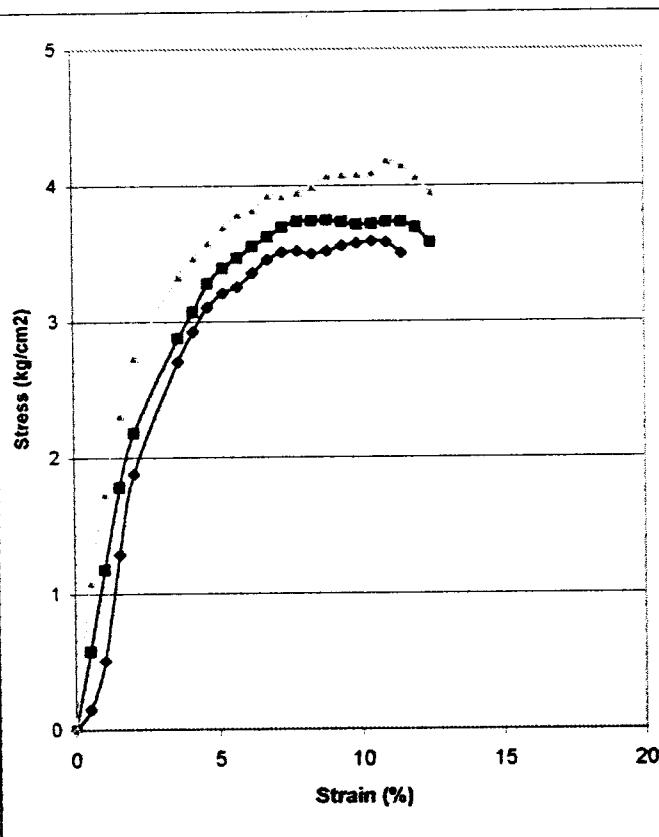
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Gmp15%-7Hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



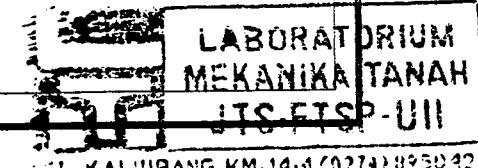
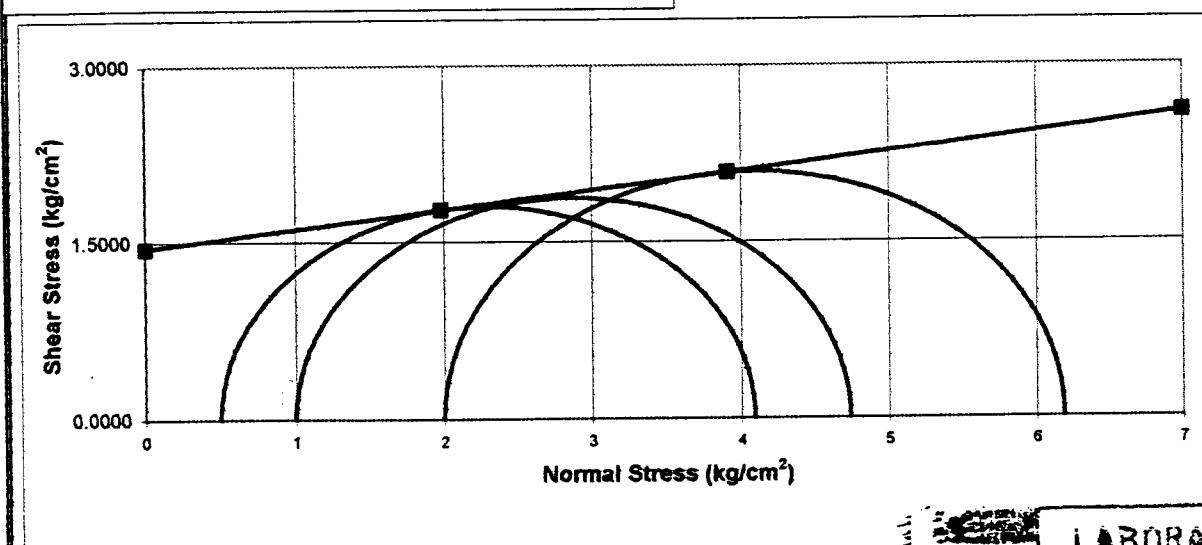
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	161.83	165.43	165.64

Water Content

Wt Container (cup), gr	22.30	21.91
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.07	50.59
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.08	42.81
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	37.24

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.759338	1.798475	1.800758
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.281944	1.310462	1.312125

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.589395	3.739966	4.18386
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.089395	4.739966	6.18386
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.294697	2.869983	4.09193
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.794697	1.869983	2.09193
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			9.330476
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )			1.441612



Jl. KALIURANG KM. 14,4 (0274) 895042



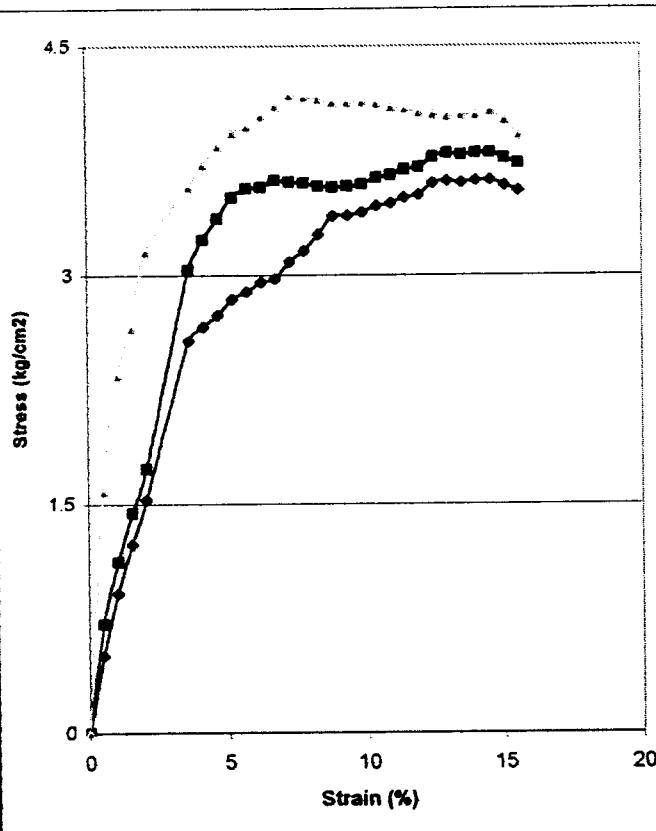
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 3% - 14Hr  
 Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

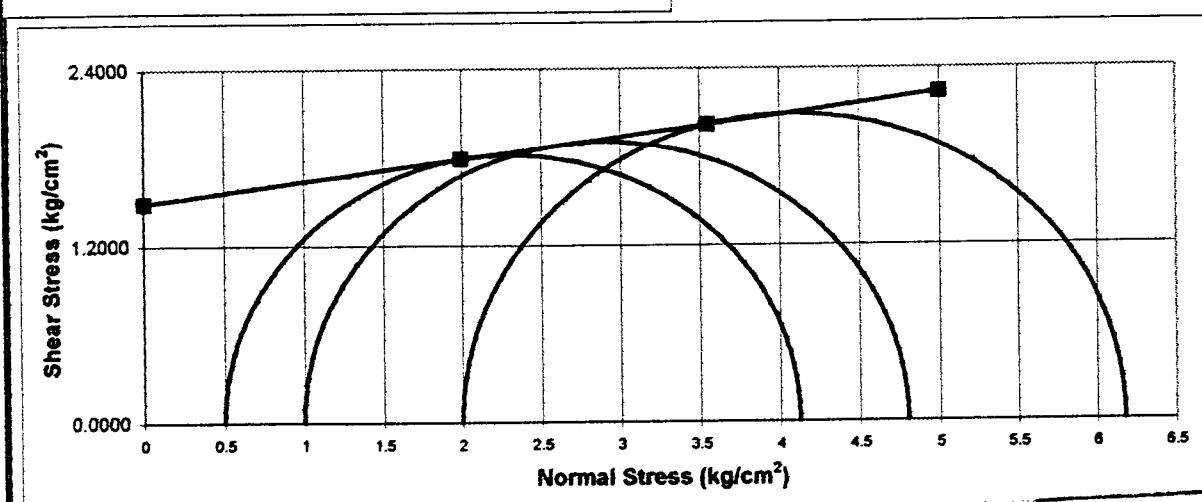


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	135.03	142.52	146.38

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.36	22.05
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.30	54.48
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.53	45.68
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %		37.25

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.467981	1.549409	1.591373
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.069581	1.12891	1.159485

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.623584	3.800633	4.175322
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.123584	4.800633	6.175322
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.311792	2.900316	4.087661
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.811792	1.900316	2.087661
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			8.521185
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )			1.485032



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 ITS-FISIP-UII

Jl. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



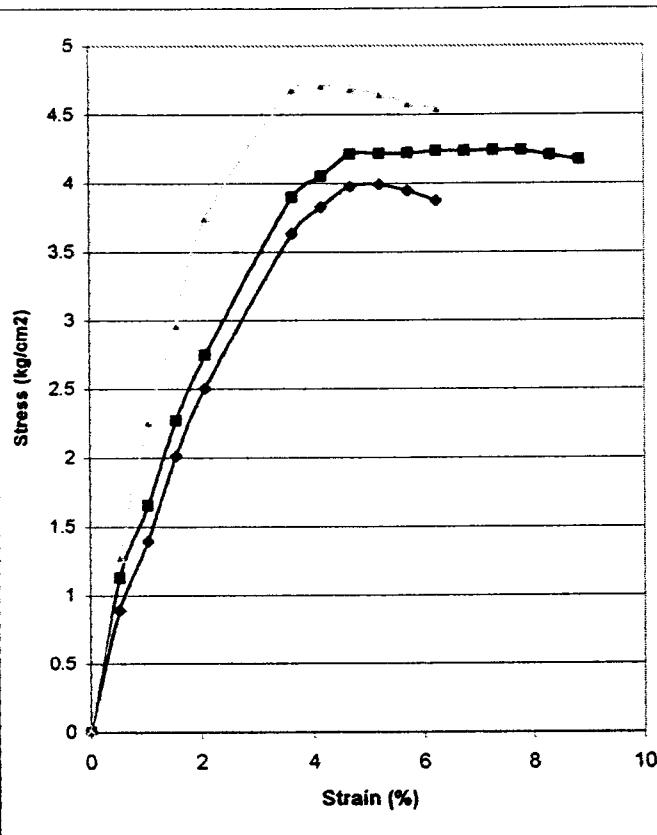
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 6%-14hr  
 Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

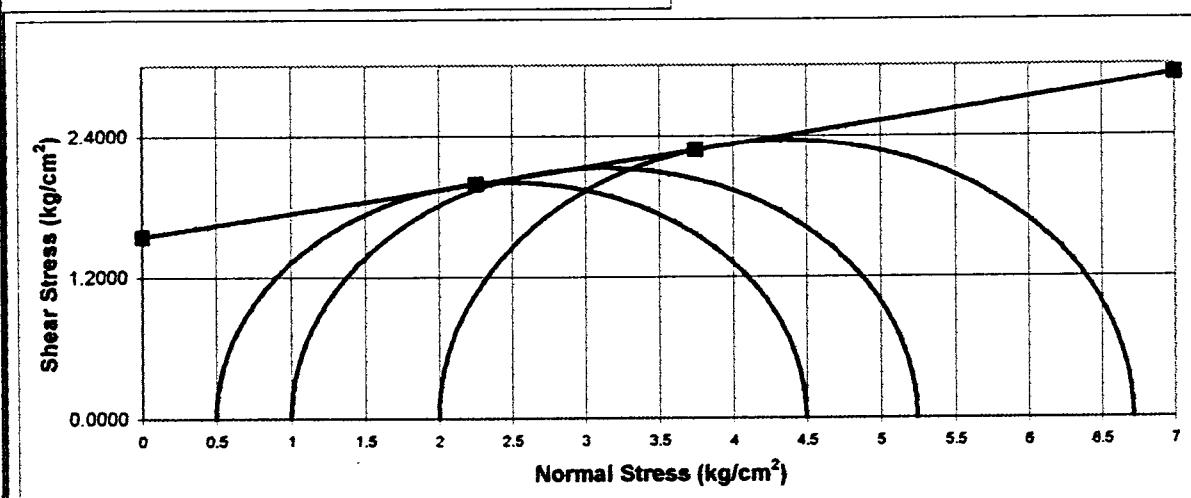


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	134.28	140.47	147.60

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.10	21.58
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.82	52.23
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.03	43.91
Water Content %	37.25	37.25
Average water content %	37.25	37.25

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.459827	1.527122	1.604636
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.063655	1.112688	1.169166

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.993897	4.241082	4.712816
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.493897	5.241082	6.712816
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.496948	3.120541	4.356408
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.996948	2.120541	2.356408
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			11.14242
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			1.538195



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 ITS FTSP-UII





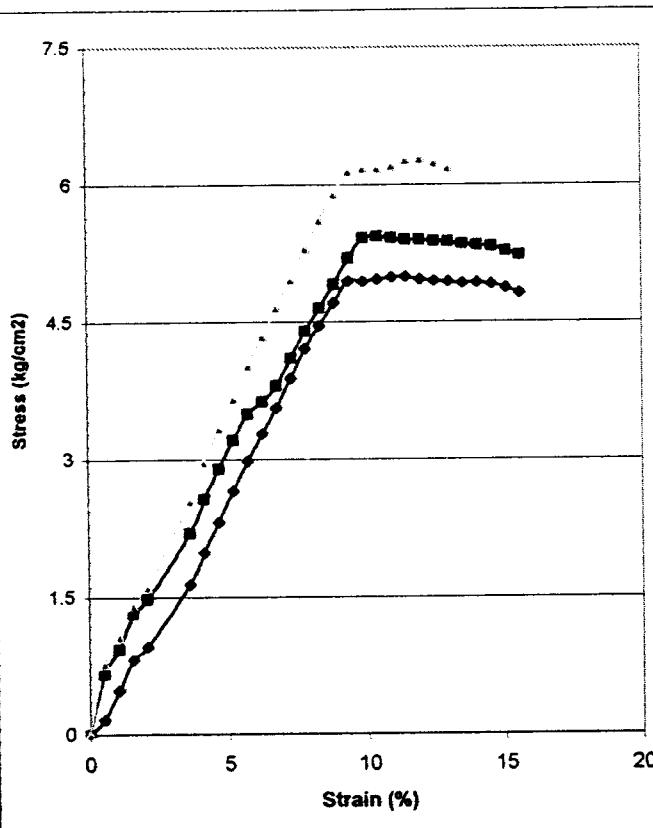
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 9%-14hr  
 Date : 2 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

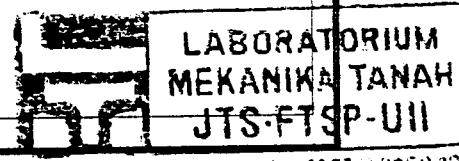
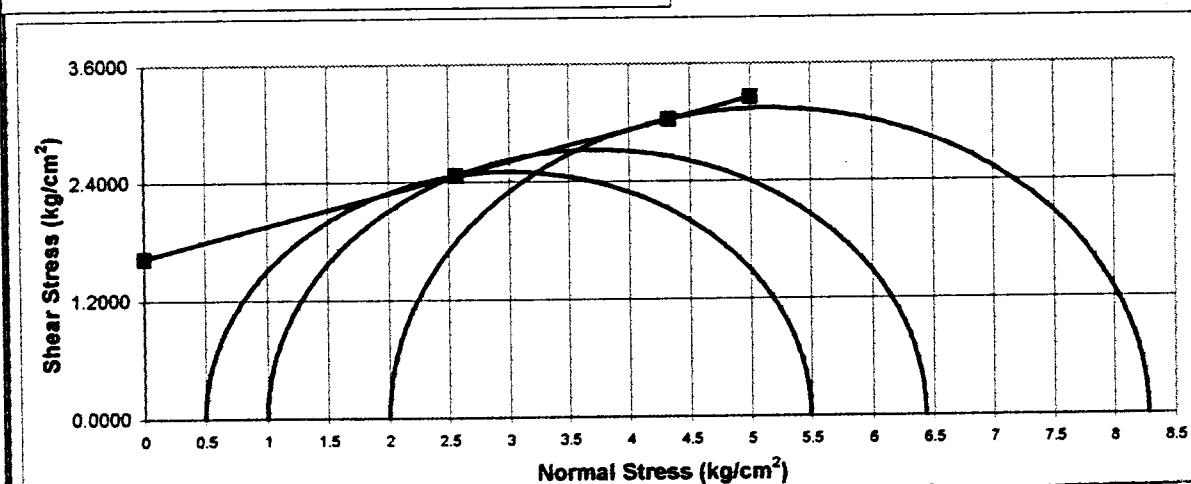


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	141.79	142.96	145.30

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.16	22.17
Wt of Cup + Wet soil, gr	55.28	52.63
Wt of Cup + Dry soil, gr	46.29	44.36
Water Content %	37.25	37.24
Average water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.541473	1.554192	1.579632
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.123133	1.132401	1.150936

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	4.991357	5.433601	6.275575
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	5.491357	6.433601	8.275575
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.995679	3.7168	5.137787
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.495679	2.7168	3.137787
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	18.00458		
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.624993		



JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



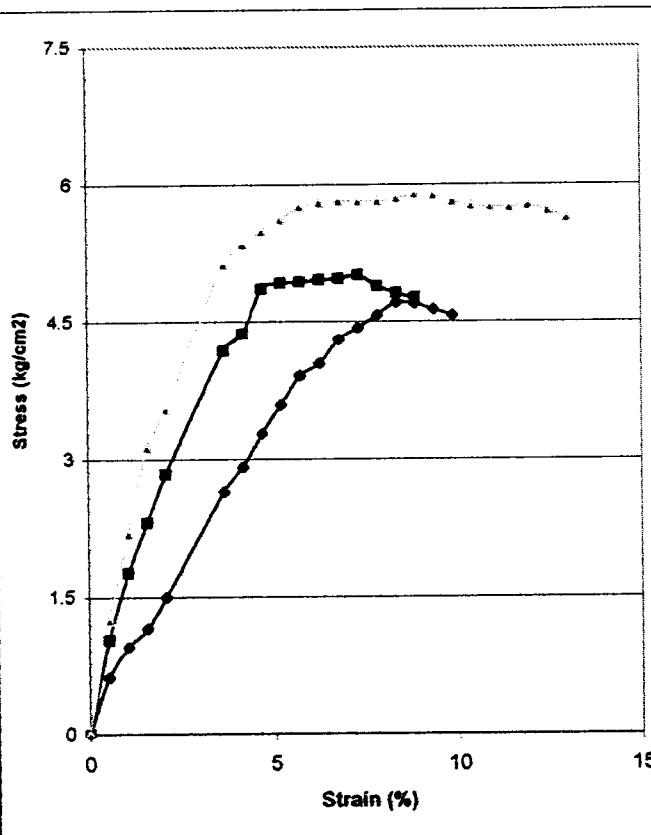
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 12%-14hr  
 Date : 3 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



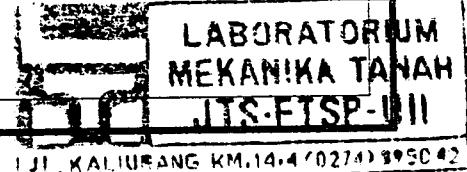
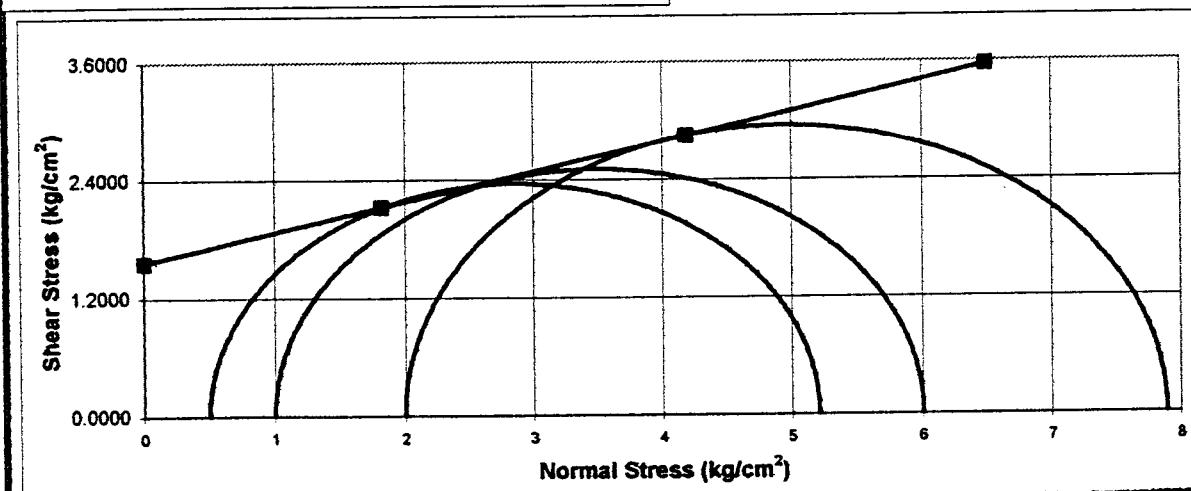
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	145.79	163.10	169.23

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.68	21.91
Wt of Cup + Wet soil, gr	51.56	53.79
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.45	45.14
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	37.24

$\gamma_d$ gram/cm³	1.584959	1.773145	1.839787
$\gamma_d$ gram/cm³	1.154894	1.292018	1.340577

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	4.711094	5.007824	5.89328
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	5.211094	6.007824	7.89328
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.855547	3.503912	4.94664
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.355547	2.503912	2.94664
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	17.16051		
Apperent cohesion (kg/cm²)	1.554233		





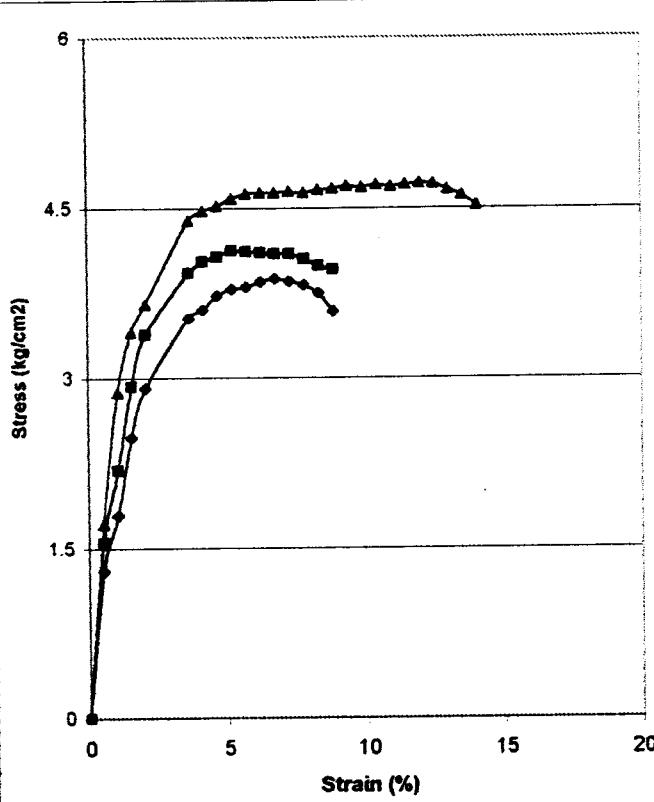
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55564.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Gamping 15%-14hr  
 Date : 3 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

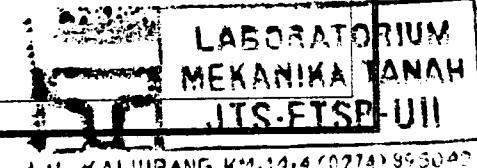
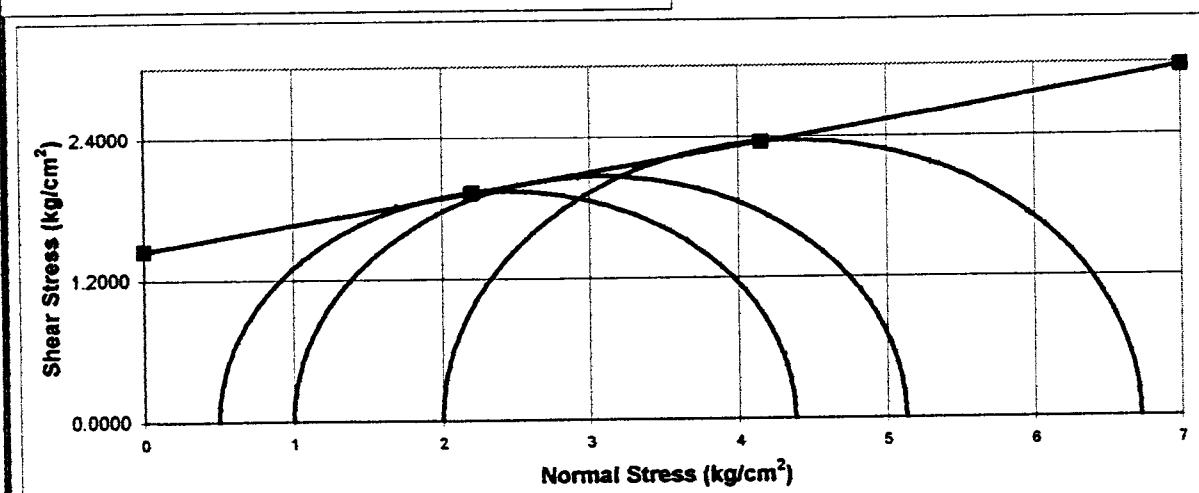


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	166.51	168.20	169.02

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.06	22.29
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.40	49.30
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.25	41.97
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.810216	1.828589	1.837504
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.318964	1.332351	1.338846

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.876726	4.124844	4.718843
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.376726	5.124844	6.718843
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.438363	3.062422	4.359422
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.938363	2.062422	2.359422
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	12.32804		
Apperen cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.442642		



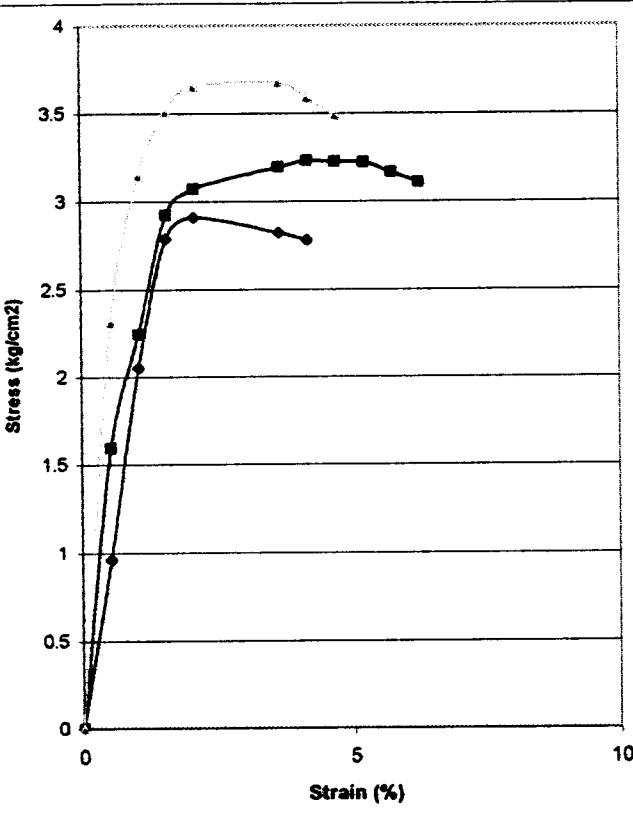
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Semen 3%-0Hr  
 Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

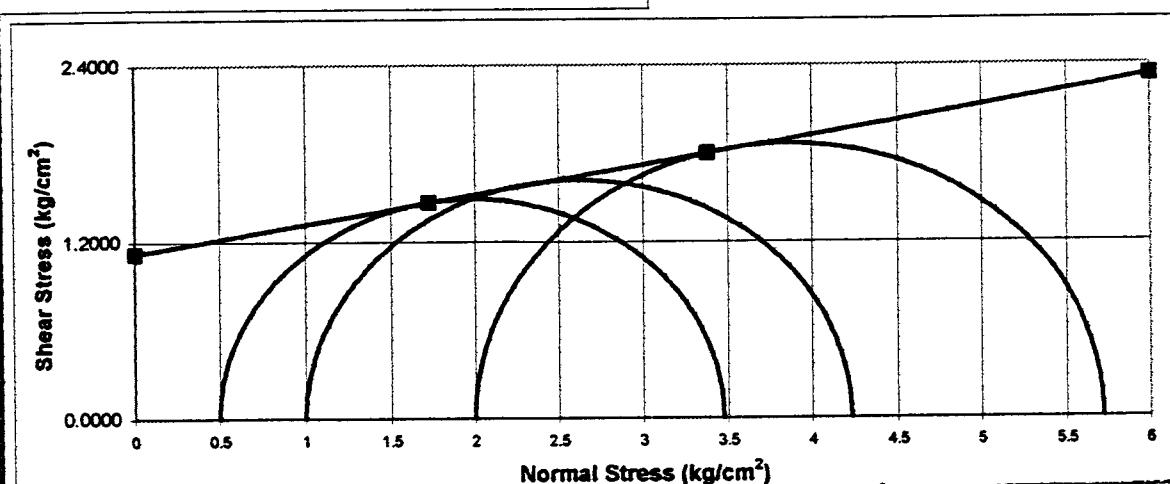


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.945	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	156.45	161.57	161.75

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.57	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.08	59.08
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.53	48.94
Water Content %	37.24	37.22
Averege water content %	37.23	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.700849	1.756511	1.758468
$\gamma_d$ gram/cm³	1.2394	1.27996	1.281386

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	2.973224	3.230132	3.720127
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.473224	4.230132	5.720127
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	1.986612	2.615066	3.860063
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.486612	1.615066	1.860063
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	11.39739		
Apperent cohesion (kg/cm²)	1.11559		



**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**  
**JTS·FTSP·UJI**



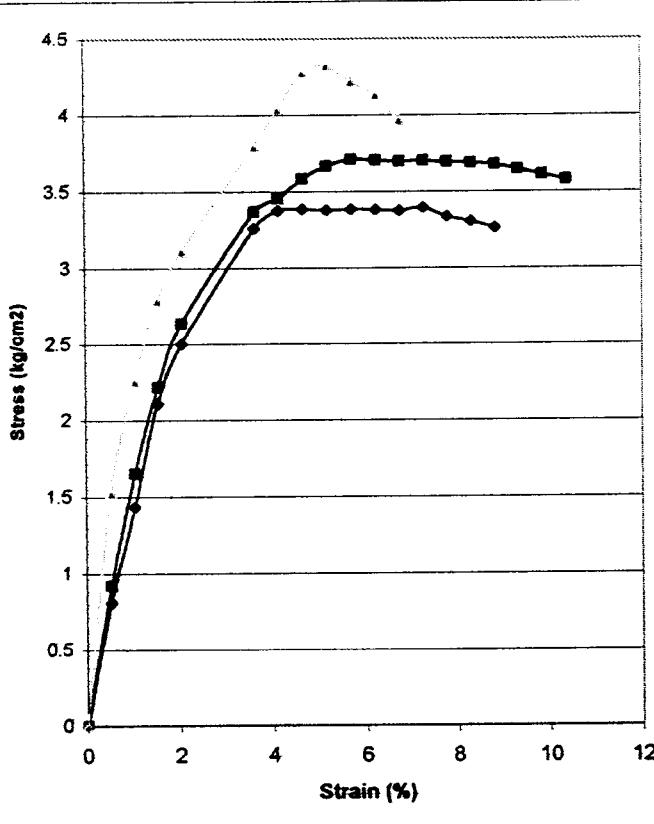
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55534.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Semen 6%-0Hr  
 Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

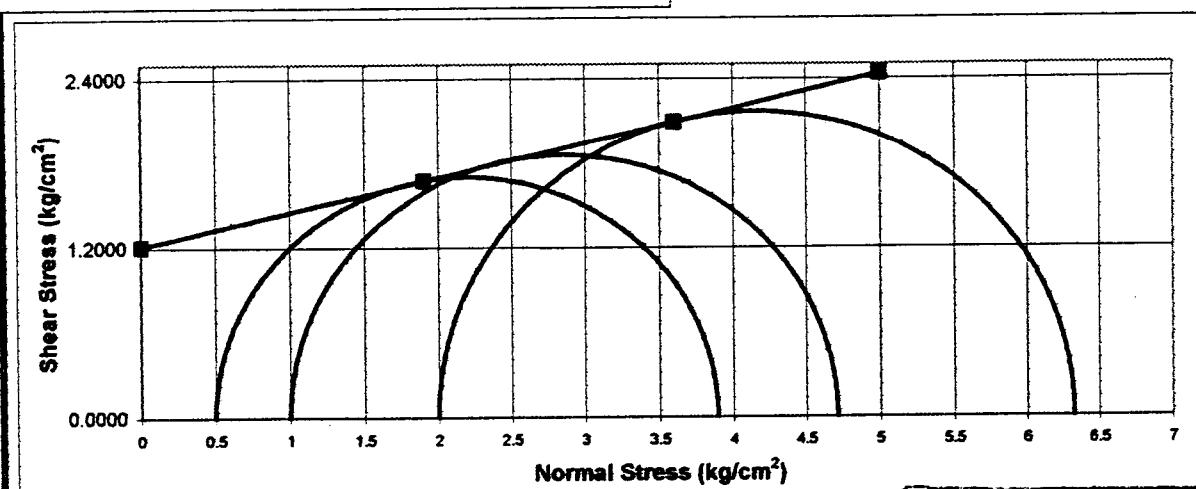


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	156.45	157.14	159.82

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.85	21.81
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.00	39.90
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.63	34.99
Water Content %	37.25	37.25
Averge water content %	37.25	37.25

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.700849	1.70835	1.737486
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.239237	1.244702	1.265931

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.39405	3.711552	4.321265
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	3.89405	4.711552	6.321265
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.197025	2.855776	4.160633
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.697025	1.855776	2.160633
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	13.75017		
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.205738		



JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



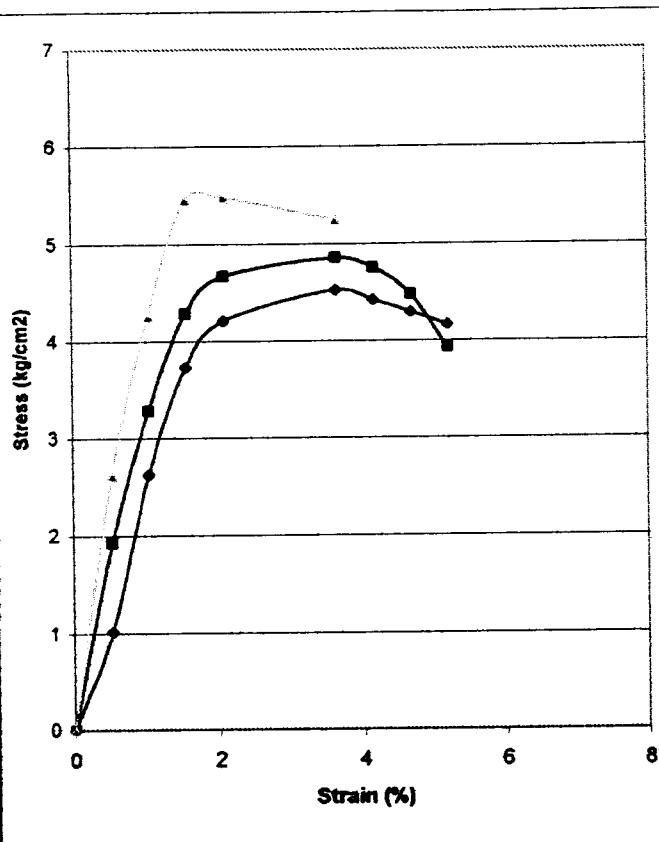
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Semen 9%-0Hr  
 Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

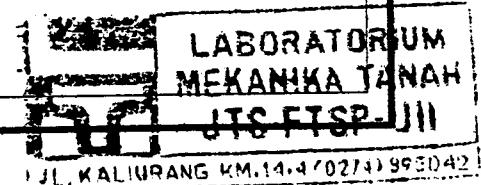
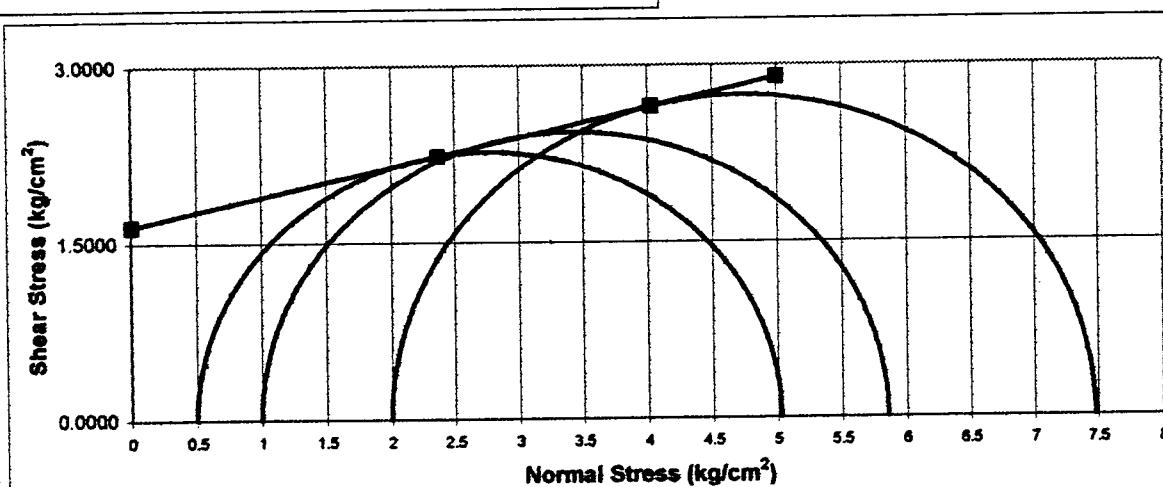


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	159.59	161.05	162.27

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.89	21.97
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.40	49.02
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.48	41.68
Water Content %	37.24	37.24
Averege water content %	37.24	37.24

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.734986	1.750858	1.764121
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.264202	1.275768	1.285432

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	4.5254	4.85815	5.477728
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	5.0254	5.85815	7.477728
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.7627	3.429075	4.738864
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.2627	2.429075	2.738864
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			14.10649
Apperen cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			1.63279





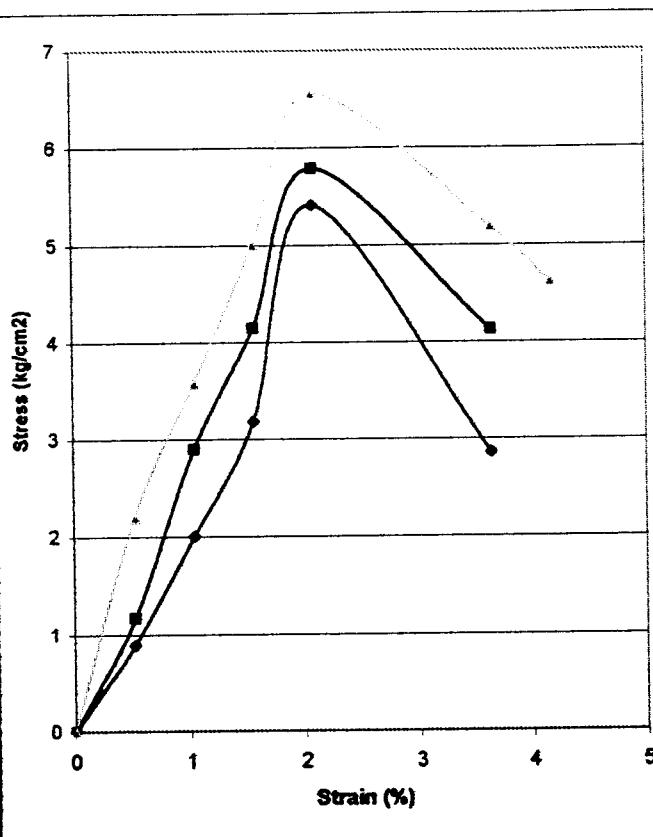
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+Semen 12%-0Hr  
 Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

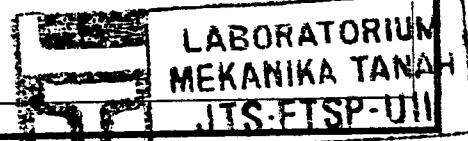
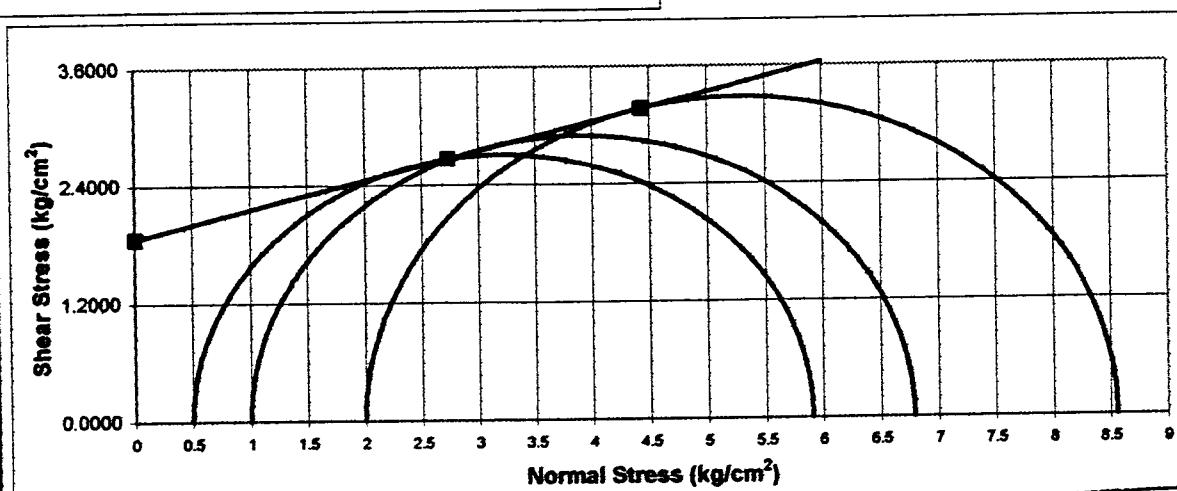


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	136.06	163.55	165.43

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.81	21.87
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.25	47.82
Wt of Cup + Dry soil, gr	42.08	40.78
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm³	1.479179	1.778037	1.798475
$\gamma d$ gram/cm³	1.077804	1.295567	1.31046

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	5.410102	5.788809	6.559749
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	5.910102	6.788809	8.559749
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.205051	3.894405	5.279874
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.705051	2.894405	3.279874
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	16.5585		
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	1.850677		



JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



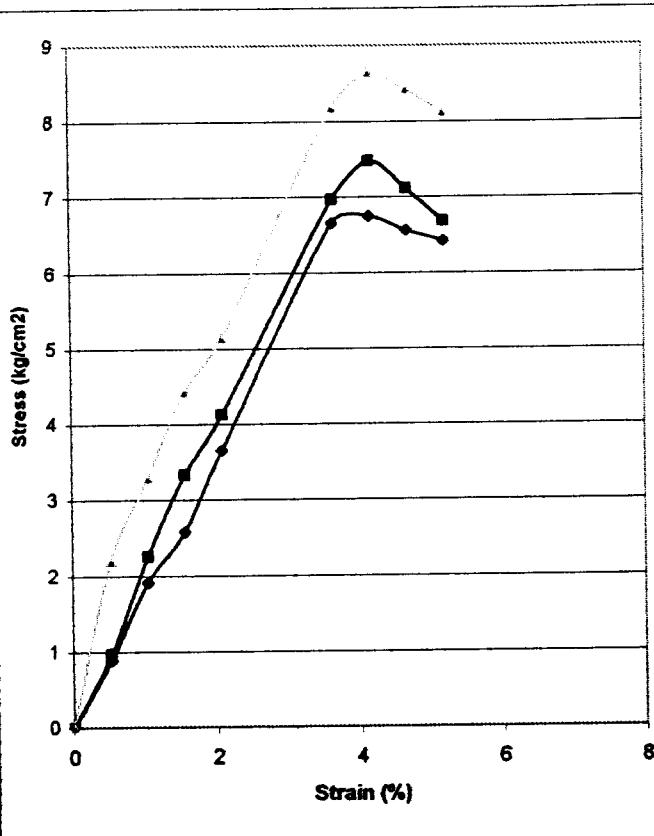
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah+semen 15%-0Hr  
 Date : 22 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

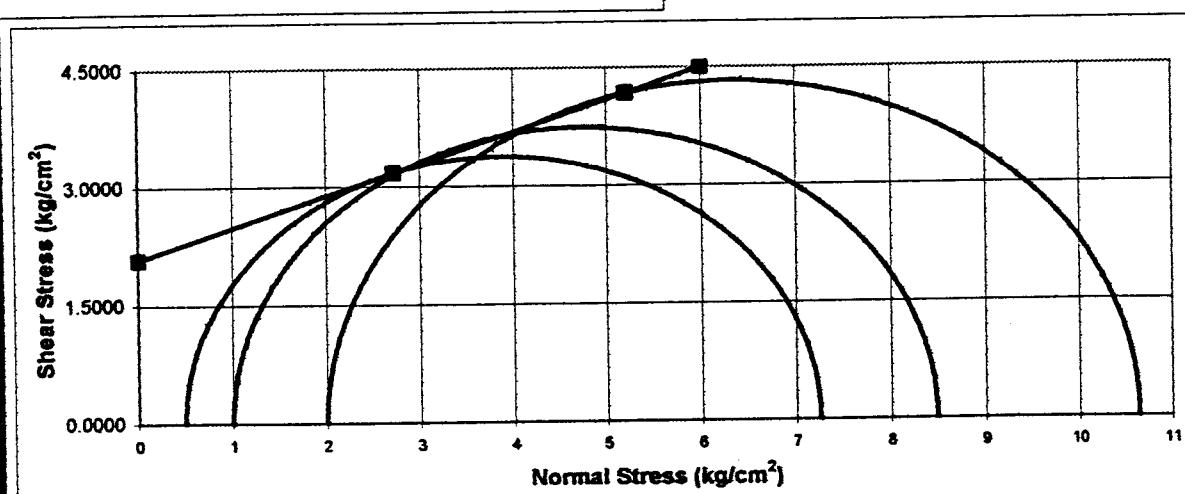


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	165.01	165.41	165.45

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.80	21.50
Wt of Cup + Wet soil, gr	49.40	46.80
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.94	39.94
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	37.24

$\gamma d$ gram/cm³	1.793909	1.798258	1.798693
$\gamma d$ gram/cm³	1.307141	1.31031	1.310627

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	6.751506	7.47961	8.644575
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	7.251506	8.47961	10.64458
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.875753	4.739805	6.322288
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.375753	3.739805	4.322288
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	21.99755		
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )	2.072879		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JT3-FTSI-UII

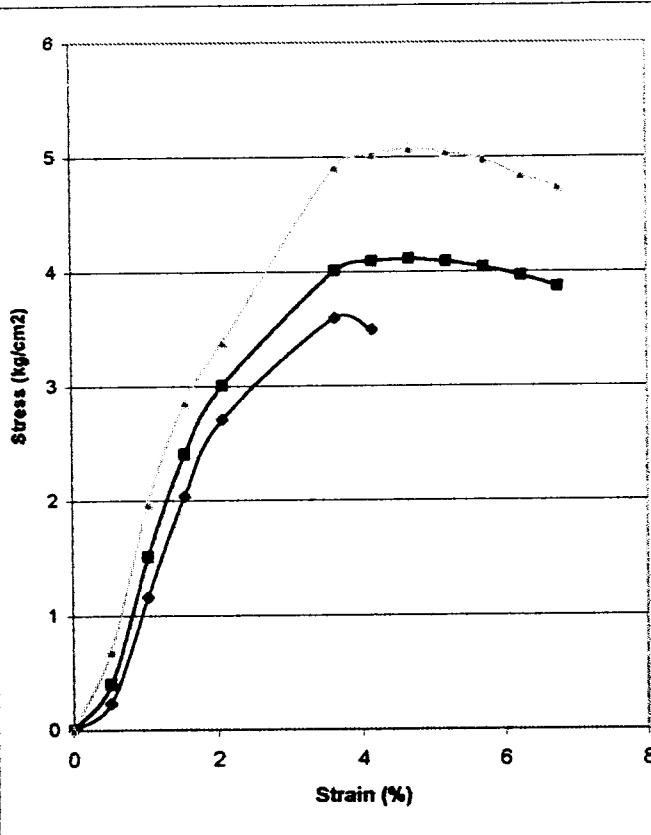


**LABORATORIUM MEKANIKА TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**  
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

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

Project : TA  
Location : Sragen  
Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 3%-3Hr  
Date : 26 februari 2004  
Tested by : Yogi + Teza



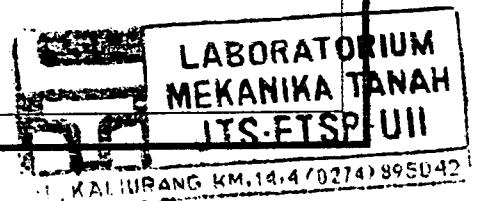
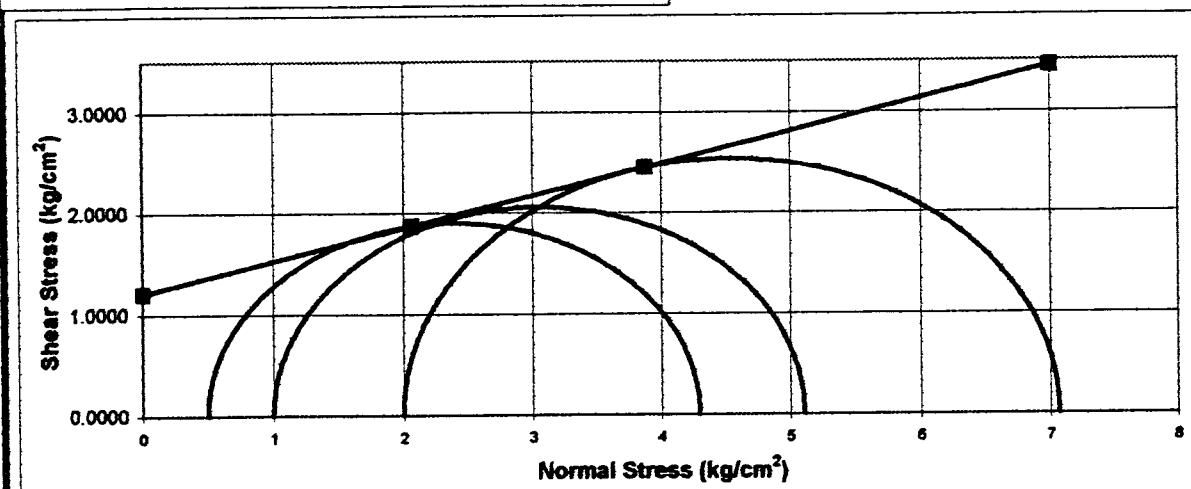
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	160.62	161.01	163.17

Water Content

Wt Container (cup), gr	21.83	22.03
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.90	53.25
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.56	44.78
Water Content %	37.24	37.24
Average water content %	37.24	37.24

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.746183	1.750423	1.773906
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.272358	1.275447	1.292558

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	3.793888	4.107946	5.069101
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	4.293888	5.107946	7.069101
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.396944	3.053973	4.53455
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	1.896944	2.053973	2.53455
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			17.76008
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )			1.205898



Jl. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



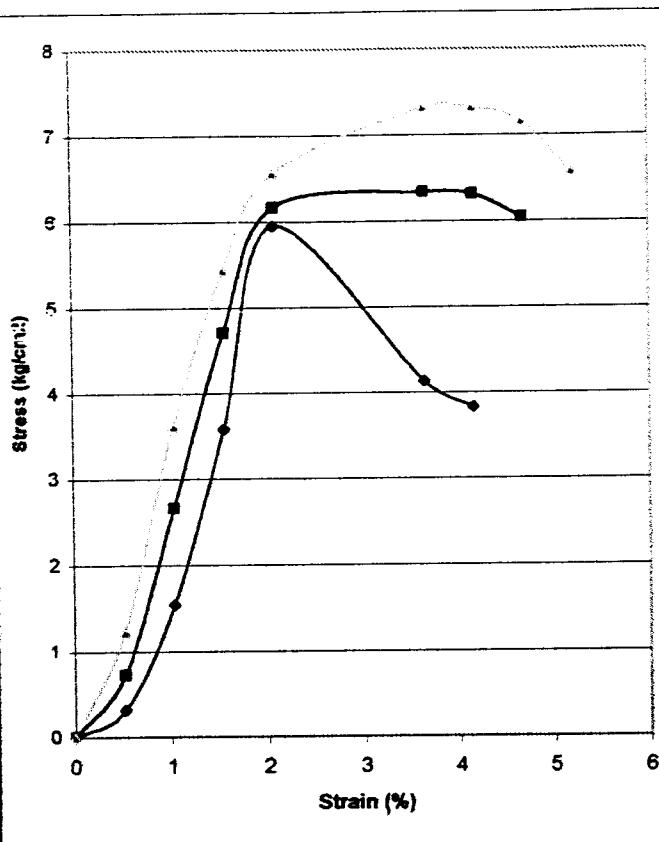
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55664.

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 6%-3Hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

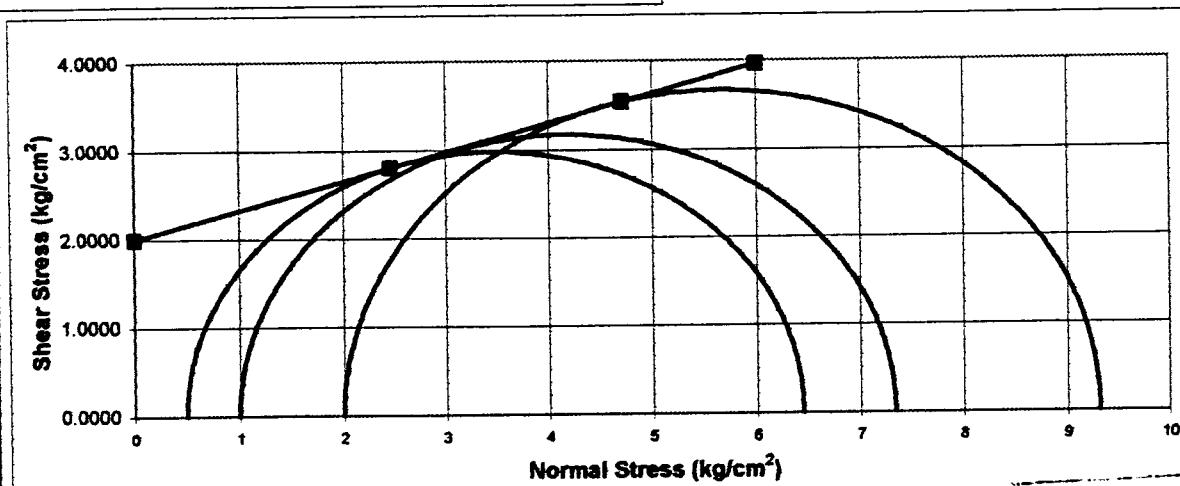


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	161.52	162.51	163.72

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.16	22.17
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.19	52.63
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.13	44.36
Water Content %	37.25	37.24
Averege water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.755968	1.76673	1.779885
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.279441	1.287283	1.296867

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	5.951112	6.33556	7.320751
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	6.451112	7.33556	9.320751
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.475556	4.16778	5.660375
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.975556	3.16778	3.660375
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	18.15618		
Apperen cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.990089		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSP-UII

JL. KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042

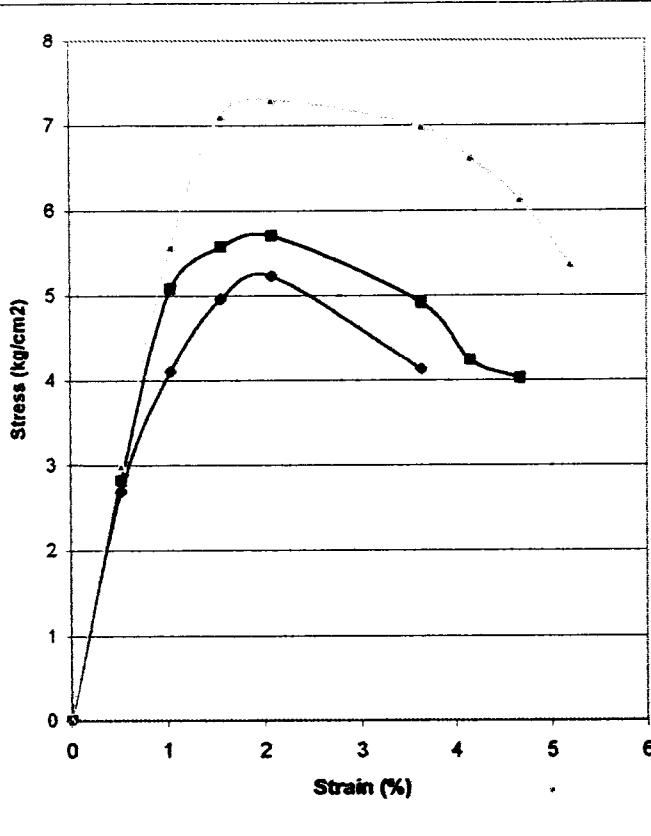


**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**  
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

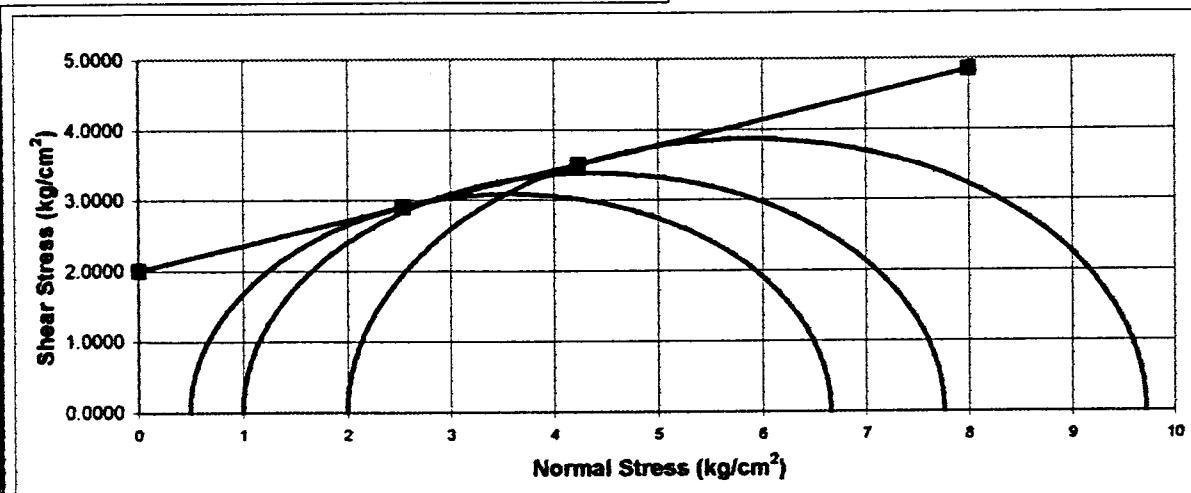
**TRIAXIAL COMPRESSION TEST RESULT**  
UNCONSOLIDATED UNDRAINED (TXUU)

Project : TA  
Location : Sragen  
Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 9%-3Hr  
Date : 26 februari 2004  
Tested by : Yogi + Teza



Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	164.60	165.98	166.42
<b>Water Content</b>			
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73	
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.72	44.74	
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.21	38.50	
Water Content %	37.24	37.24	
Averege water content %	37.24		
$\gamma_d$ gram/cm³	1.789452	1.804455	1.809238
$\gamma_d$ gram/cm³	1.303865	1.314796	1.318282
<b><math>\sigma_3</math></b>			
$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	6.161704	6.753659	7.722311
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	6.661704	7.753659	9.722311
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.580852	4.376829	5.861155
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.080852	3.376829	3.861155
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	19.54643		
Apperen cohesion (kg/cm²)	1.997842		



LABORATORIUM  
MEKANIKA TANAH  
JTS-FTSP-UII

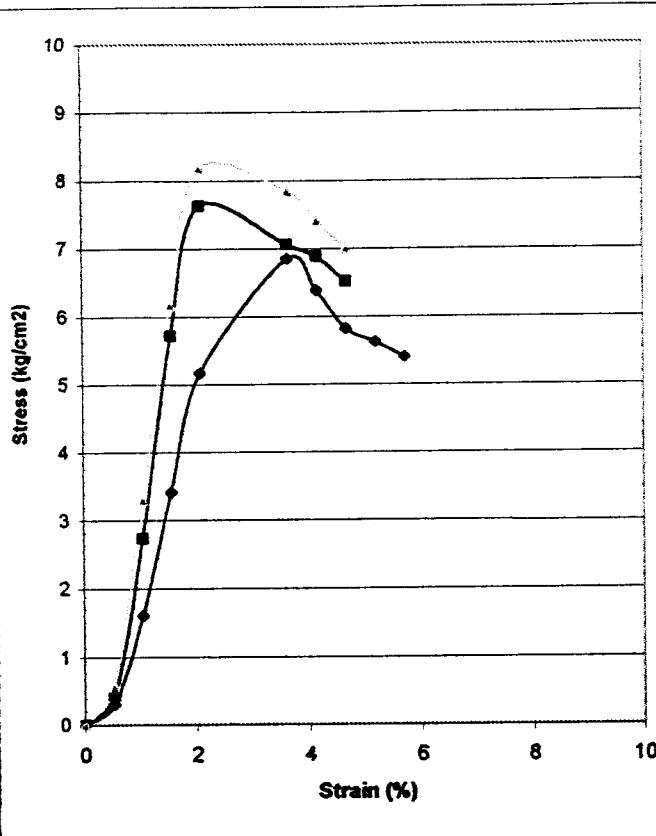


**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**  
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

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

Project : TA  
Location : Sragen  
Description of soil : Clay

Sample : Tnh+Smn 12%-3Hr  
Date : 26 februari 2004  
Tested by : Yogi + Teza

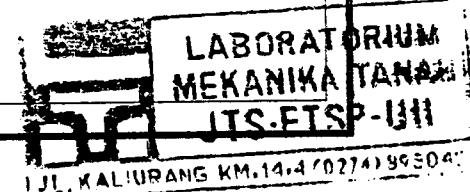
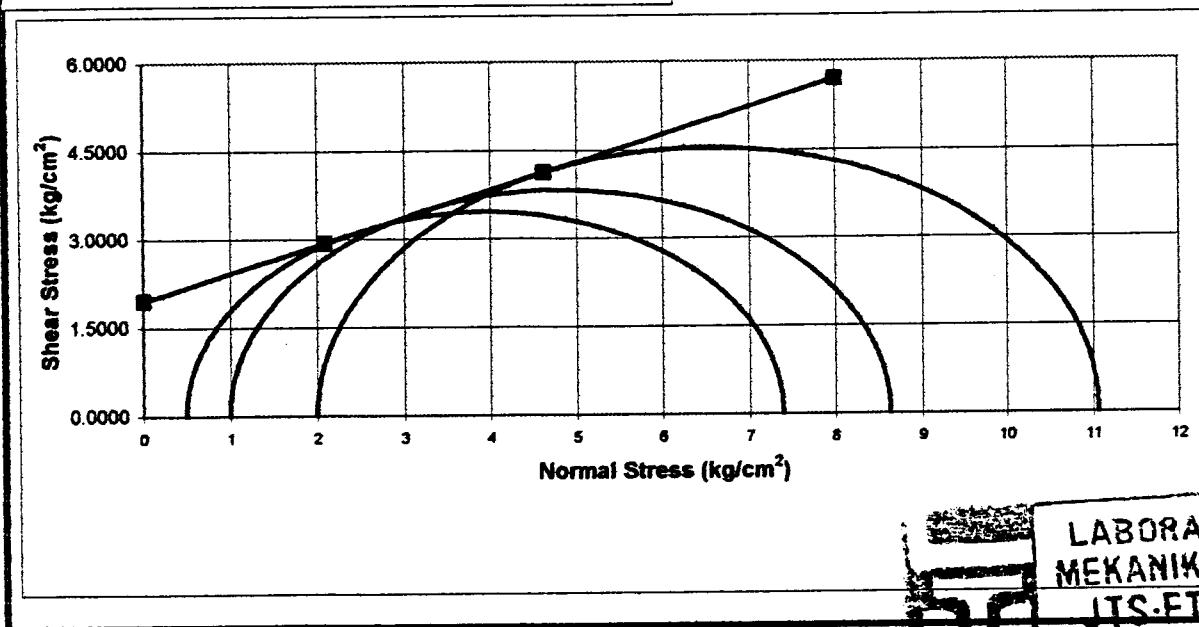


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	159.70	163.30	159.70

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.02	21.59
Wt of Cup + Wet soil, gr	44.24	45.60
Wt of Cup + Dry soil, gr	38.21	39.08
Water Content %	37.25	37.25
Average water content %	37.25	37.25

$\gamma_d$ gram/cm³	1.736181	1.775319	1.736181
$\gamma_d$ gram/cm³	1.265013	1.293529	1.265013

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	6.891602	7.628244	9.067661
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	7.391602	8.628244	11.06766
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.945801	4.814122	6.533831
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.445801	3.814122	4.533831
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			25.1169
Apparent cohesion ( $kg/cm^2$ )			1.944273





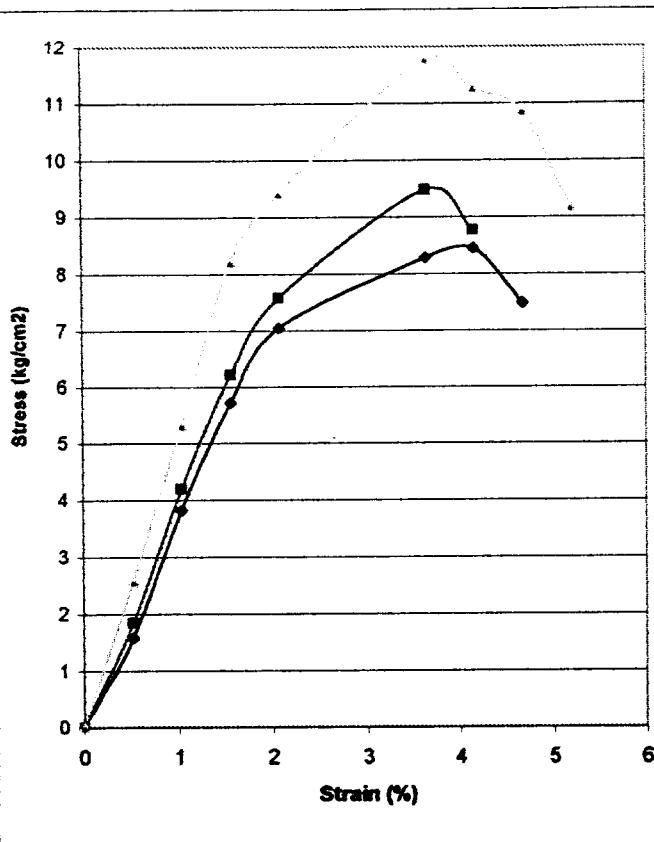
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 15%-3Hr  
 Date : 26 februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

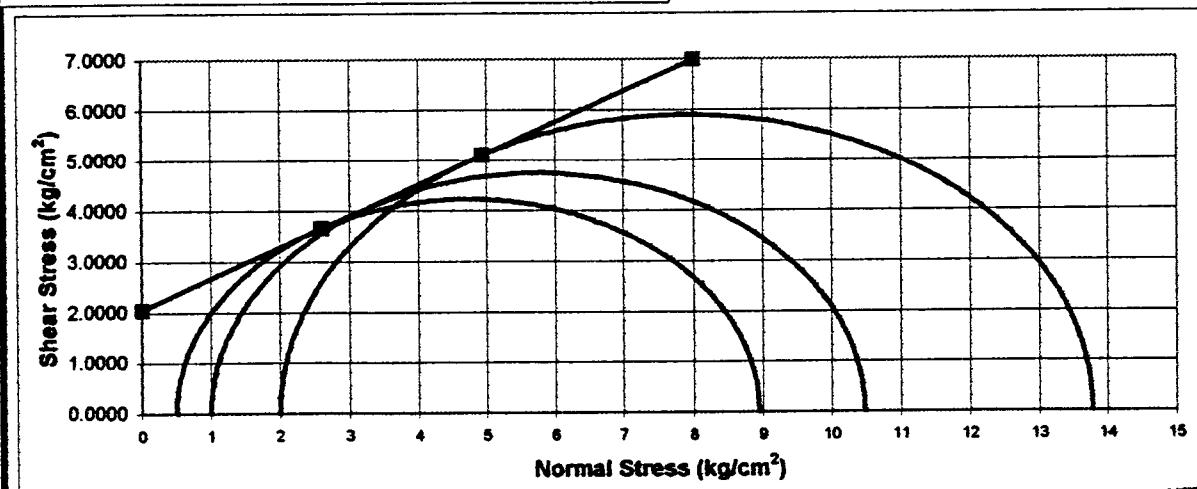


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	161.47	163.24	164.70

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.64	22.51
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.30	57.04
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.71	47.67
Water Content %	37.25	37.24
Averge water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm³	1.755424	1.774867	1.790539
$\gamma d$ gram/cm³	1.279053	1.293074	1.304639

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	8.446002	9.476719	11.77935
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	8.946002	10.47672	13.77935
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	4.723001	5.73836	7.889675
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	4.223001	4.73836	5.889675
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	30.80801		
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	2.151956		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 ITS-FTSP-UII

KALIURANG KM.14,4 (0274) 895042



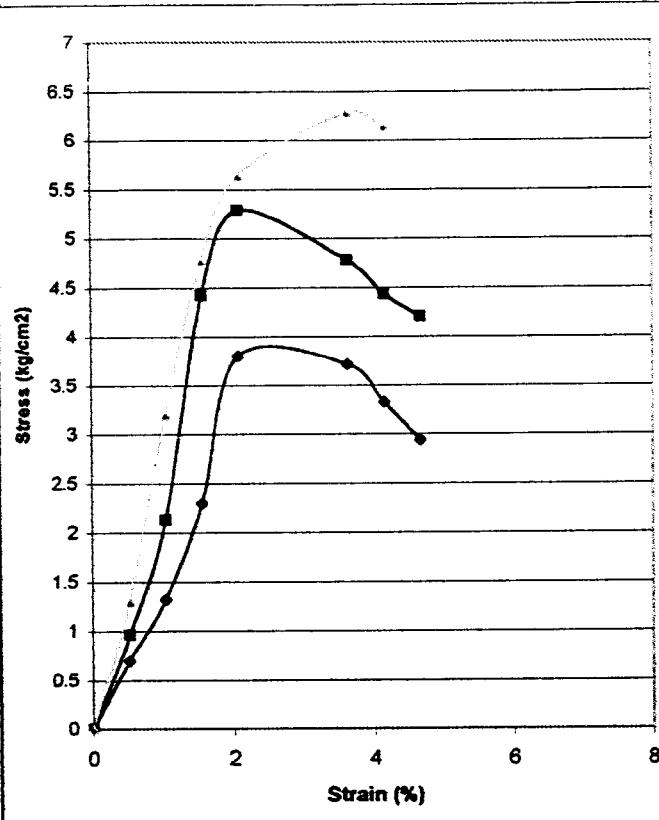
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah + Smn 3% – 7Hr  
 Date : 27 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

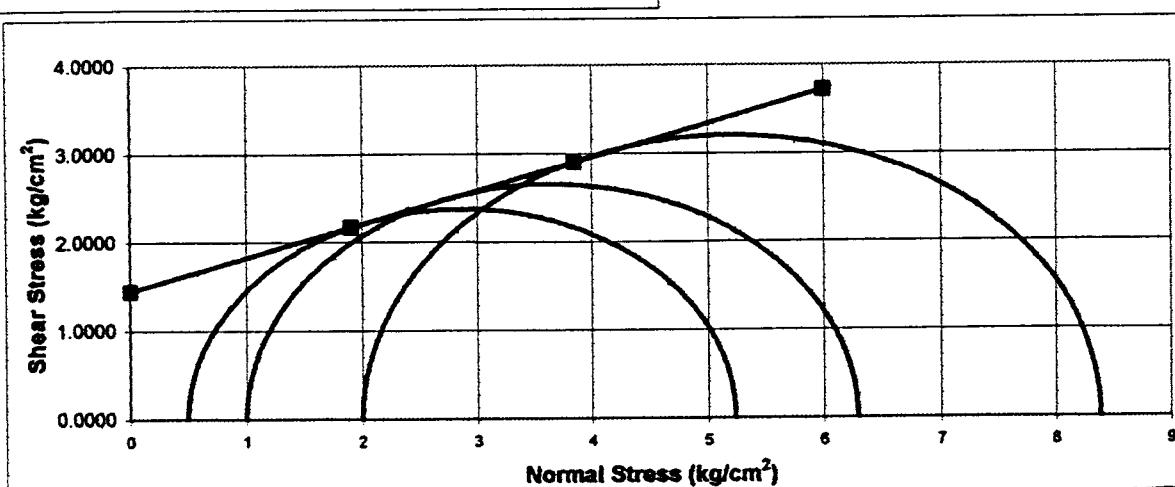


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	162.84	163.11	163.91

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.89	21.80
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.71	57.13
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.35	47.54
Water Content %	37.25	37.25
Averge water content %	37.25	

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.770318	1.773253	1.78195
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.28983	1.291968	1.298305

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	4.735633	5.288375	6.396477
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	5.235633	6.288375	8.396477
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	2.867817	3.644187	5.198239
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.367817	2.644187	3.198239
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	20.74415		
Apparent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	1.441689		



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSR-UII



JL. KALIURANG KM. 14,4 (0274) 895042



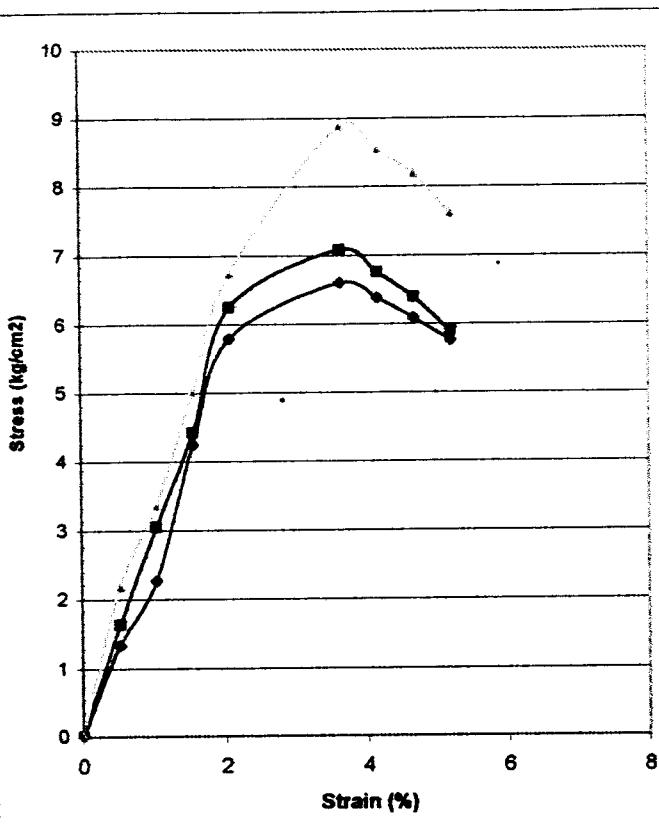
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah + Smn 6% – 7Hr  
 Date : 27 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

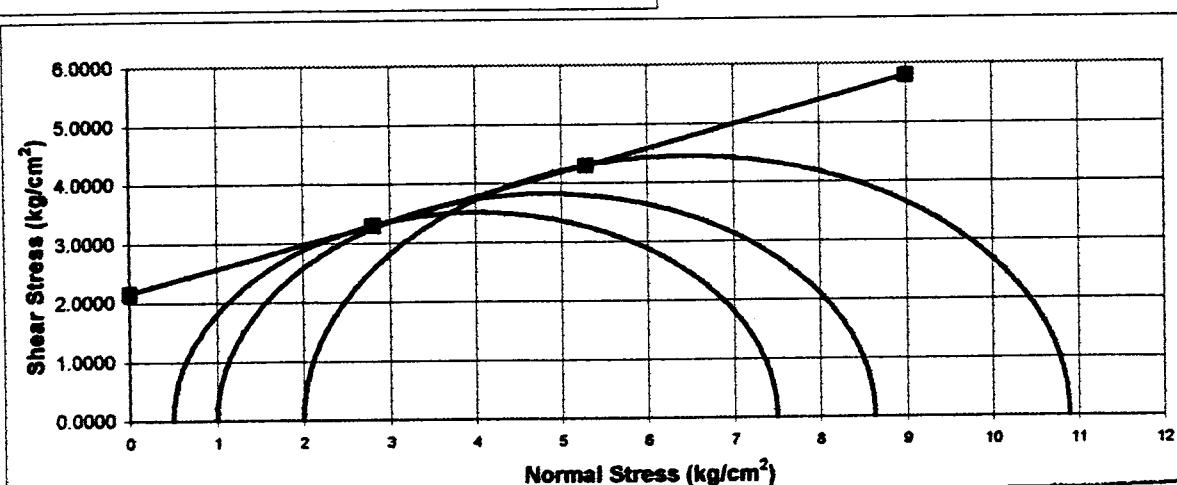


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.47	165.22	165.74

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.88	22.28
Wt of Cup + Wet soil, gr	47.64	50.30
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.65	42.70
Water Content %	37.24	37.25
Averge water content %	37.25	

$\gamma d$ gram/cm³	1.777167	1.796192	1.801845
$\gamma d$ gram/cm³	1.294876	1.308738	1.312857

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	6.998656	7.628136	8.891079
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	7.498656	8.628136	10.89108
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.999328	4.814068	6.44554
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.499328	3.814068	4.44554
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	21.97527		
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	2.157421		



**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**  
**JTS·FTSP UII**

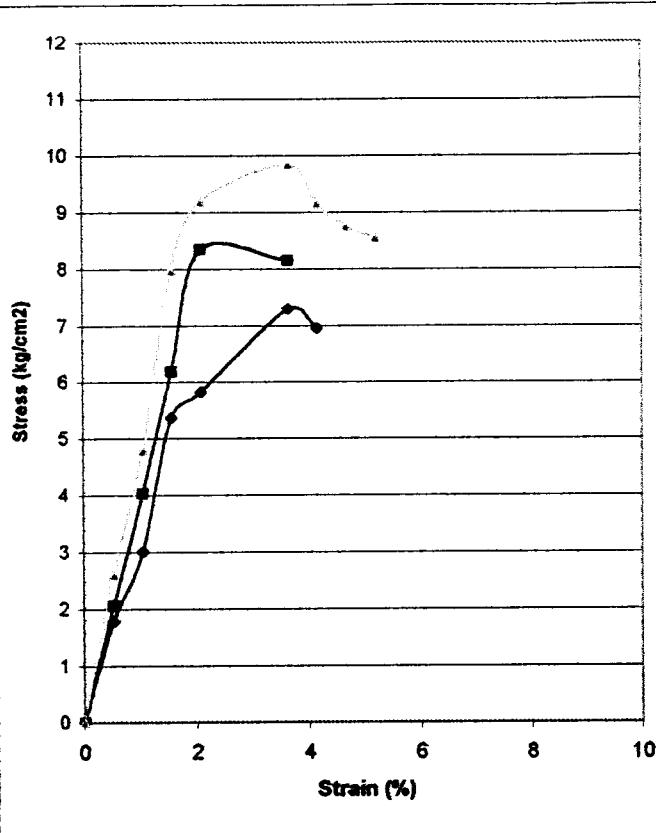


**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**  
Jl. Kaliurang KM. 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707 fax 895330 Yogyakarta 55584.

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

Project : TA  
Location : Sragen  
Description of soil : Clay

Sample : Tanah + Smn 9% – 7Hr  
Date : 27 Februari 2004  
Tested by : Yogi + Teza

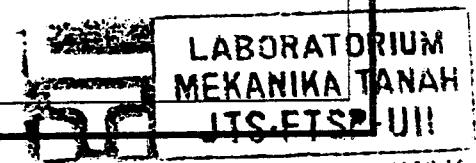
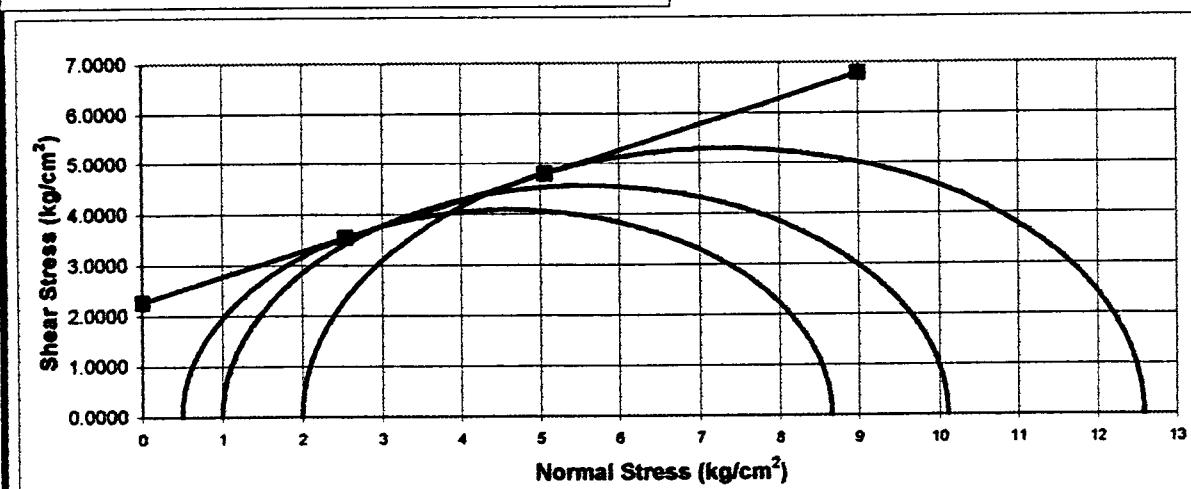


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	162.75	164.29	168.27

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.87	21.68
Wt of Cup + Wet soil, gr	52.17	49.50
Wt of Cup + Dry soil, gr	43.95	41.95
Water Content %	37.24	37.25
Averge water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm³	1.76934	1.786082	1.82935
$\gamma d$ gram/cm³	1.289193	1.301392	1.332919

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	8.162868	9.108022	10.58497
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	8.662868	10.10802	12.58497
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	4.581434	5.554011	7.292483
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	4.081434	4.554011	5.292483
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			26.64627
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )			2.259762





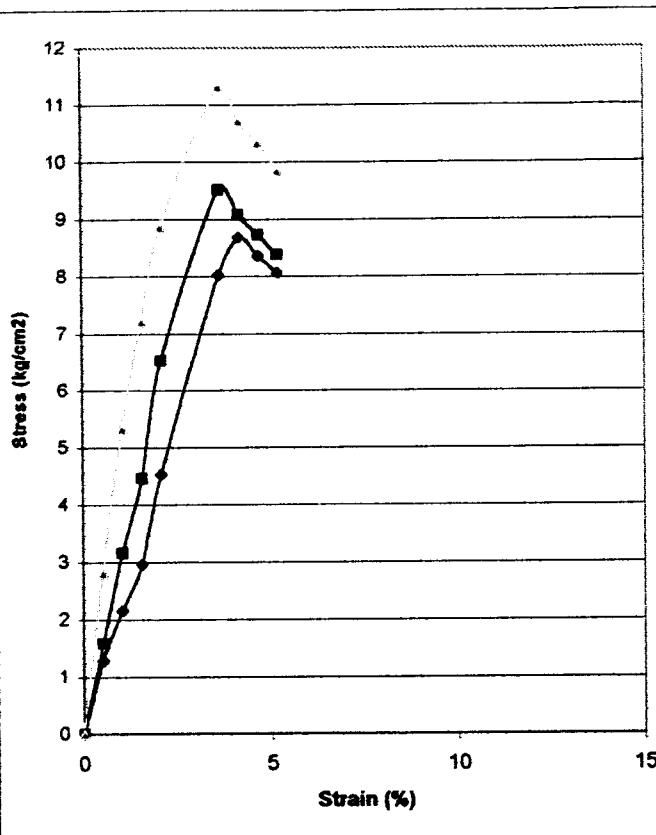
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah + Smn 12% – 7Hr  
 Date : 27 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

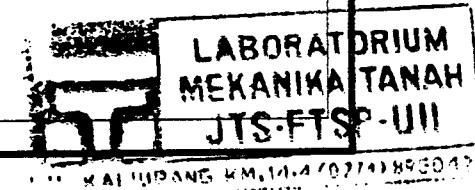
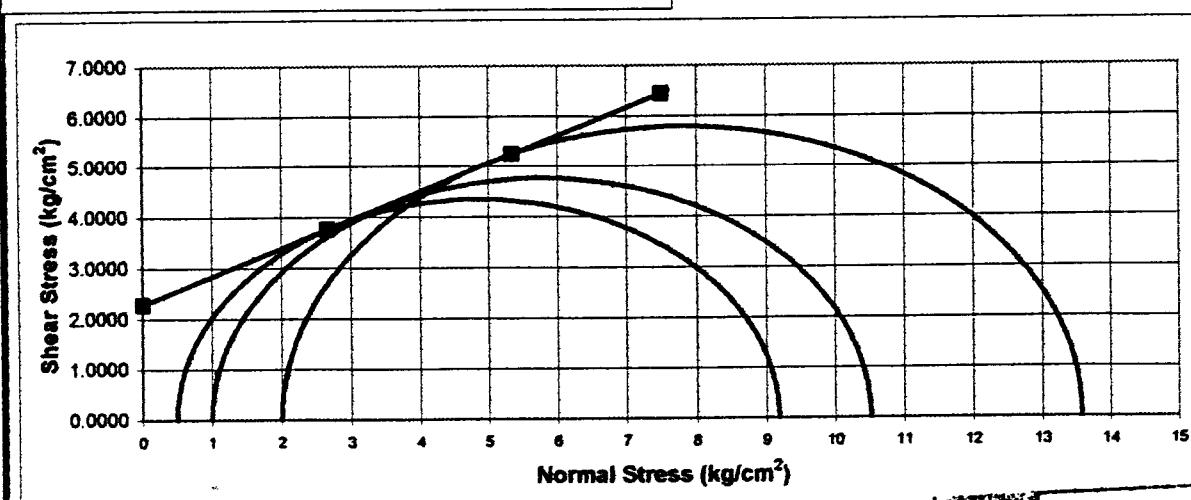


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	160.15	162.67	165.18

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.91	52.16
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.99	43.90
Water Content %	37.25	37.25
Averege water content %	37.25	

$\gamma d$ gram/cm³	1.741074	1.76847	1.795757
$\gamma d$ gram/cm³	1.268583	1.288544	1.308427

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	8.68429	9.516649	11.57521
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	9.18429	10.51665	13.57521
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	4.842145	5.758325	7.787607
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	4.342145	4.758325	5.787607
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	29.07569		
Apperen cohesion (kg/cm²)	2.275192		



Jl. Kaliurang KM. 14,4 /0274/895042



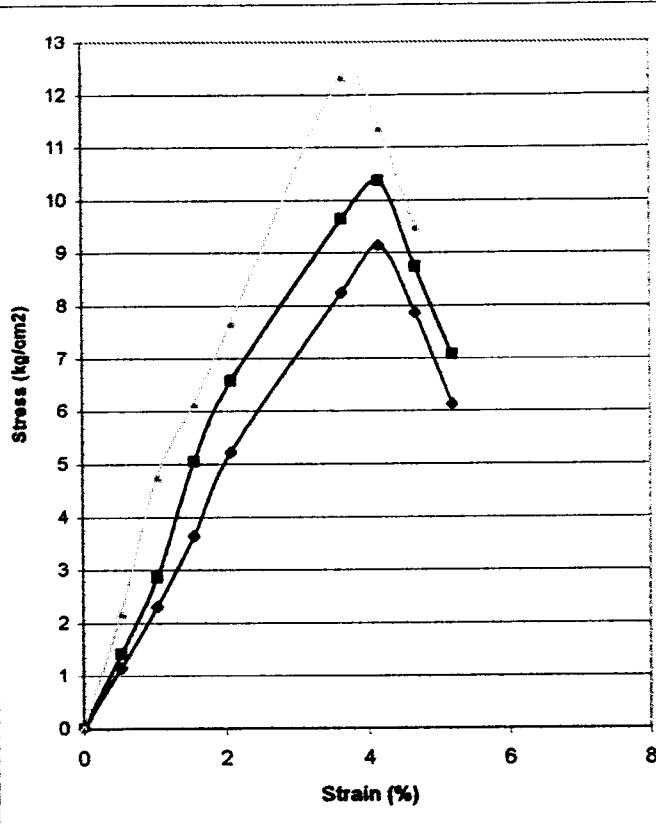
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tanah + Smn 15% - 7Hr  
 Date : 27 Februari 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



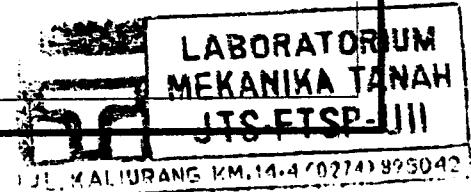
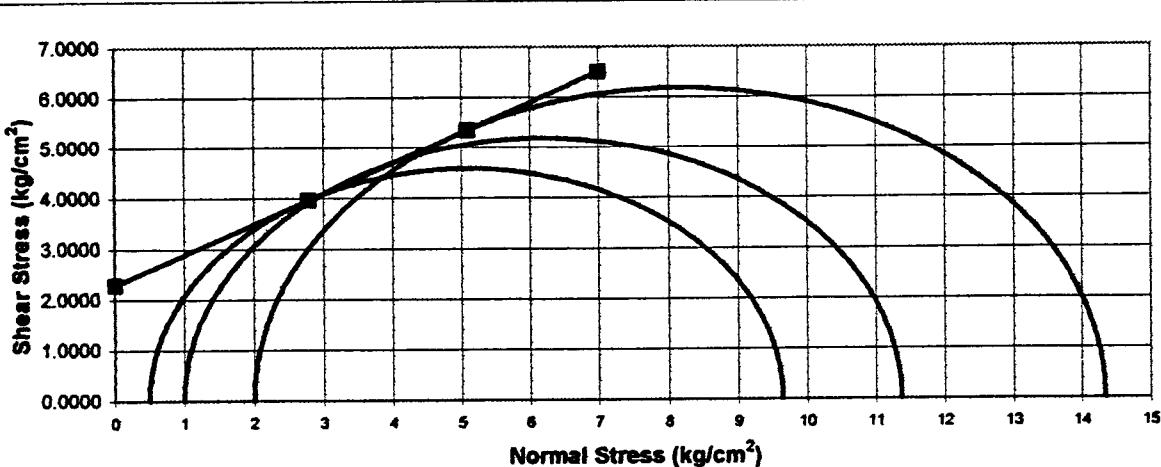
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	156.25	158.95	172.62

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.03	21.73
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.72	44.74
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.21	38.50
Water Content %	37.25	37.25
Average water content %	37.25	37.25

$\gamma_d$ gram/cm³	1.698675	1.728028	1.876641
$\gamma_d$ gram/cm³	1.237653	1.25904	1.36732

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	9.147629	10.36555	12.33837
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	9.647629	11.36555	14.33837
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	5.073814	6.182774	8.169185
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	4.573814	5.182774	6.169185
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			31.0191
Apperent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )			2.285232





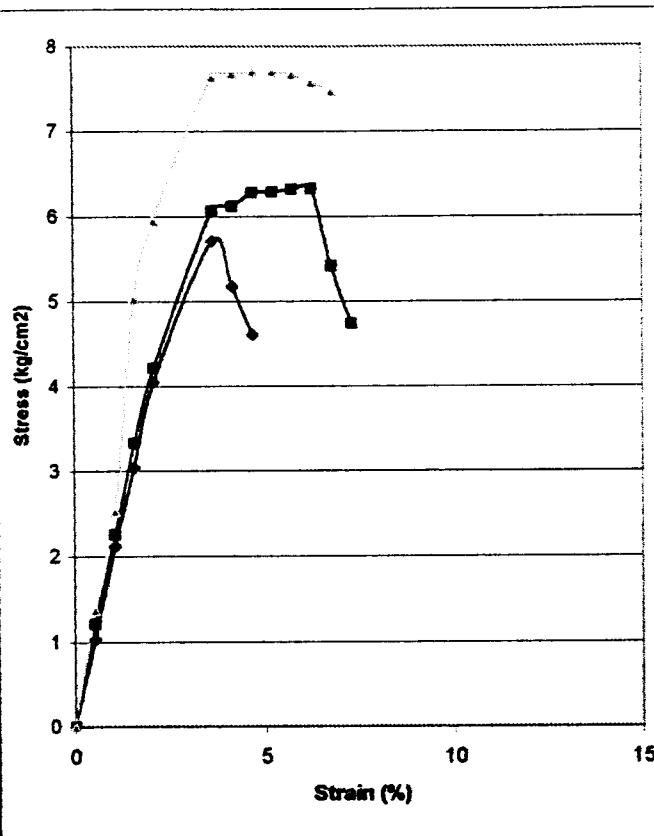
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 3%—14Hr  
 Date : 3 maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	149.96	153.43	156.75

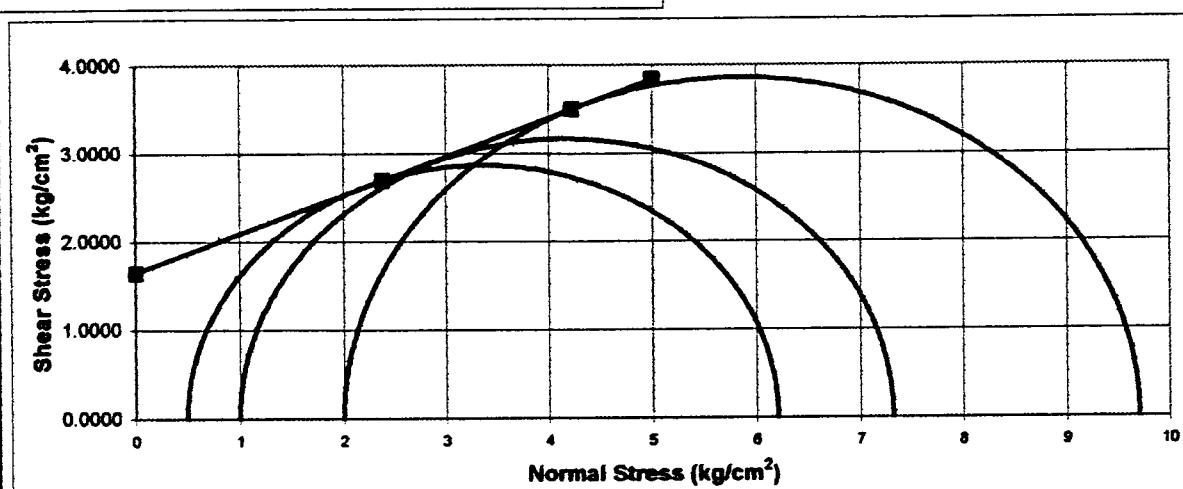
Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.03	21.73
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.74	44.72
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.22	38.48
Water Content %	37.25	37.25
Averge water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.630293	1.668017	1.70411
$\gamma_d$ gram/cm³	1.187828	1.215313	1.241611

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	5.70999	6.320205	7.7024
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	6.20999	7.320205	9.7024
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.354995	4.160102	5.8512
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	2.854995	3.160102	3.8512
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		23.638	
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )		1.641785	



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS·FTSP·UII



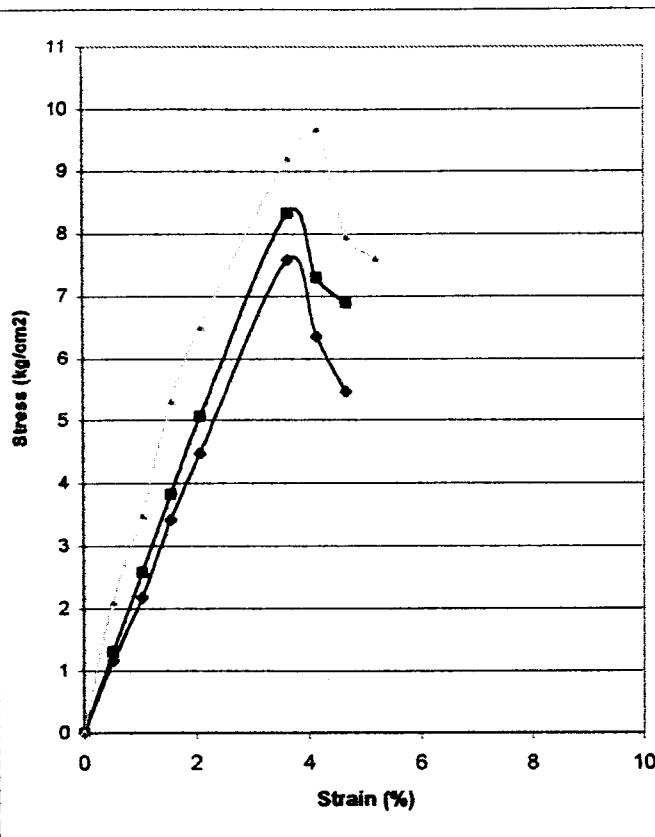
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 6%—14Hr  
 Date : 3 maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

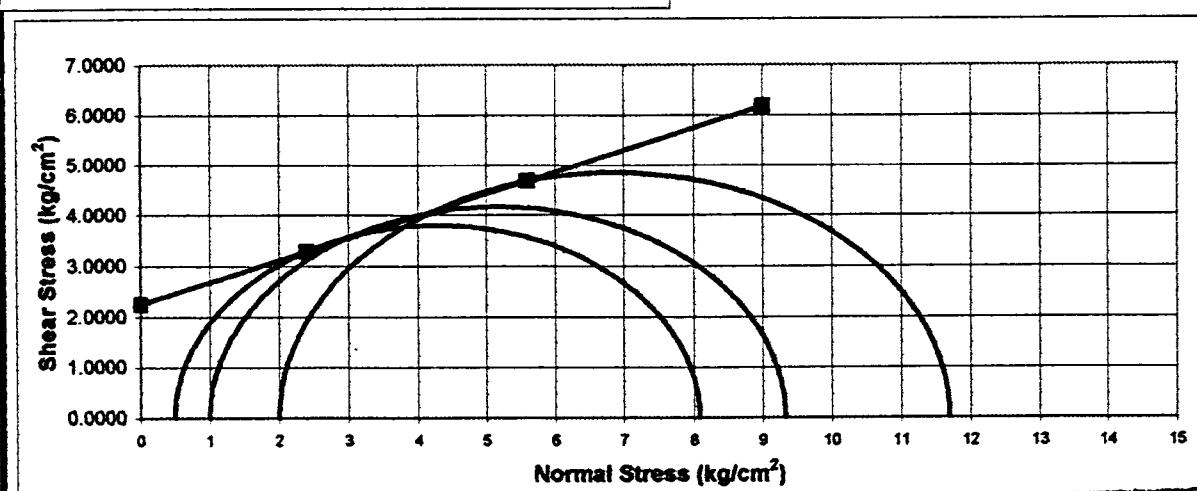


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	154.45	167.40	170.41

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.50	21.61
Wt of Cup + Wet soil, gr	59.34	55.75
Wt of Cup + Dry soil, gr	49.07	46.49
Water Content %	37.24	37.25
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.679106	1.819892	1.852615
$\gamma_d$ gram/cm³	1.223451	1.326032	1.349875

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	7.5867	8.332059	9.690397
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	8.0867	9.332059	11.6904
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	4.29335	5.16603	6.845198
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.79335	4.16603	4.845198
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			23.58983
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )			2.238562





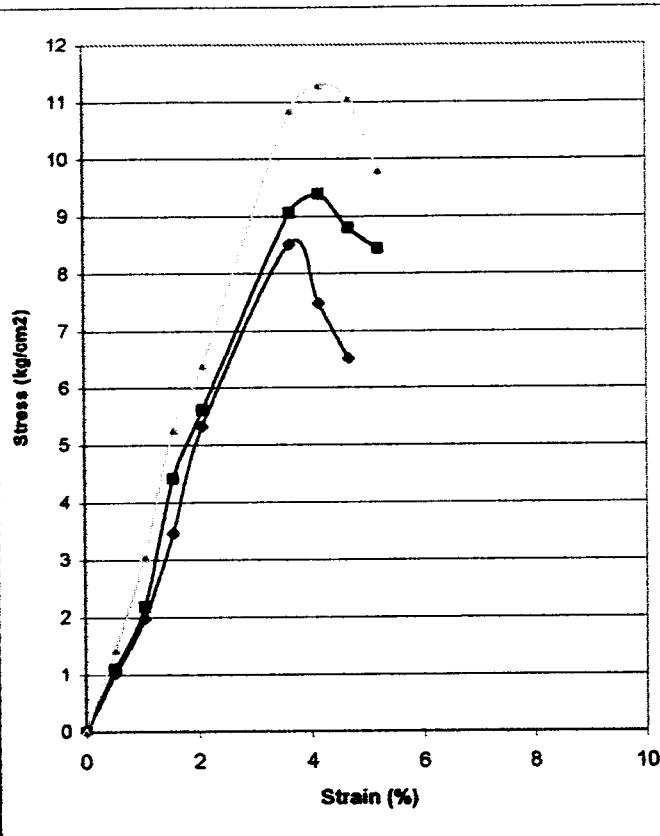
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 9%-14Hr  
 Date : 3 maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza



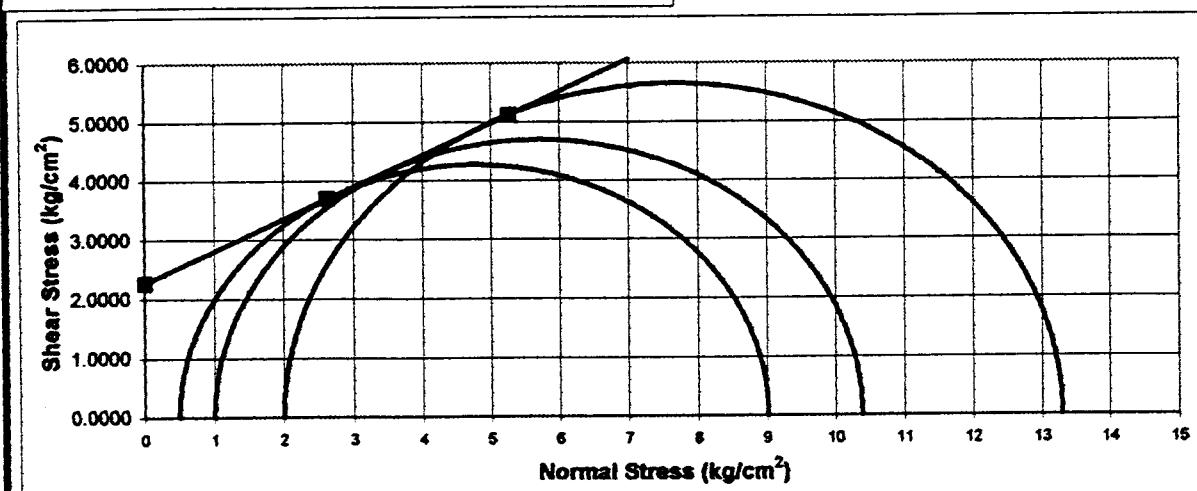
Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	156.19	157.86	159.07

**Water Content**

Wt Container (cup), gr	21.64	22.51
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.30	57.04
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.71	47.67
Water Content %	37.25	37.24
Average water content %	37.24	

γd gram/cm <sup>3</sup>	1.698022	1.716178	1.729332
γd gram/cm <sup>3</sup>	1.237229	1.250457	1.260042

σ <sub>3</sub>	0.5	1	2
Δσ = P/A	8.518399	9.385917	11.292222
σ <sub>1</sub> = Δσ + σ <sub>3</sub>	9.018399	10.38592	13.292222
(σ <sub>1</sub> + σ <sub>3</sub> )/2	4.7592	5.692959	7.846112
(σ <sub>1</sub> - σ <sub>3</sub> )/2	4.2592	4.692959	5.846112
Angle of shearing resistance (φ)	28.50623		
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )	2.260449		



**LABORATORIUM**  
**MEKANIKA TANAH**  
**JTS·FTSP·UIN**



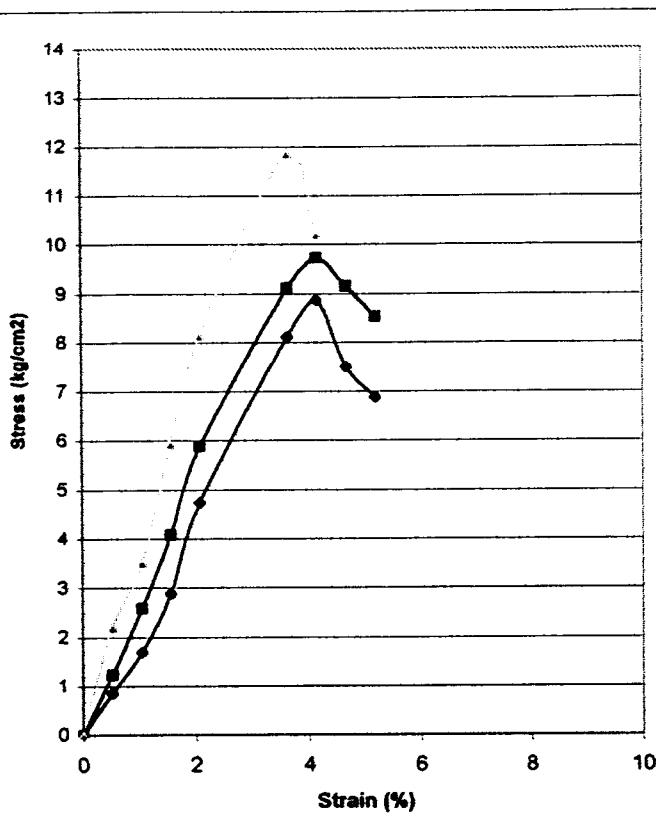
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 12%--14Hr  
 Date : 4 maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

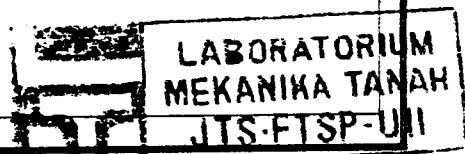
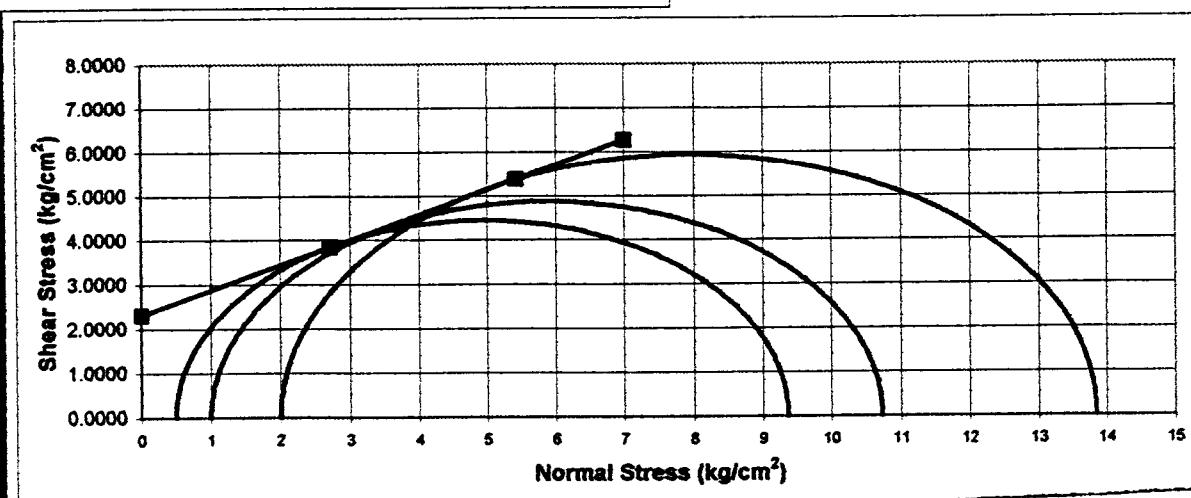


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	160.66	161.12	164.11

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.16	22.40
Wt of Cup + Wet soil, gr	53.40	57.35
Wt of Cup + Dry soil, gr	44.93	47.87
Water Content %	37.23	37.25
Average water content %	37.24	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.746618	1.751619	1.784125
$\gamma_d$ gram/cm³	1.272895	1.276339	1.300025

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	8.869626	9.730112	11.8459
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	9.369626	10.73011	13.8459
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	4.934813	5.865056	7.92295
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	4.434813	4.865056	5.92295
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			29.4745
Apparent cohesion (kg/cm²)			2.304822



JL. KALIURANG KM. 14,4 (0274) 895042



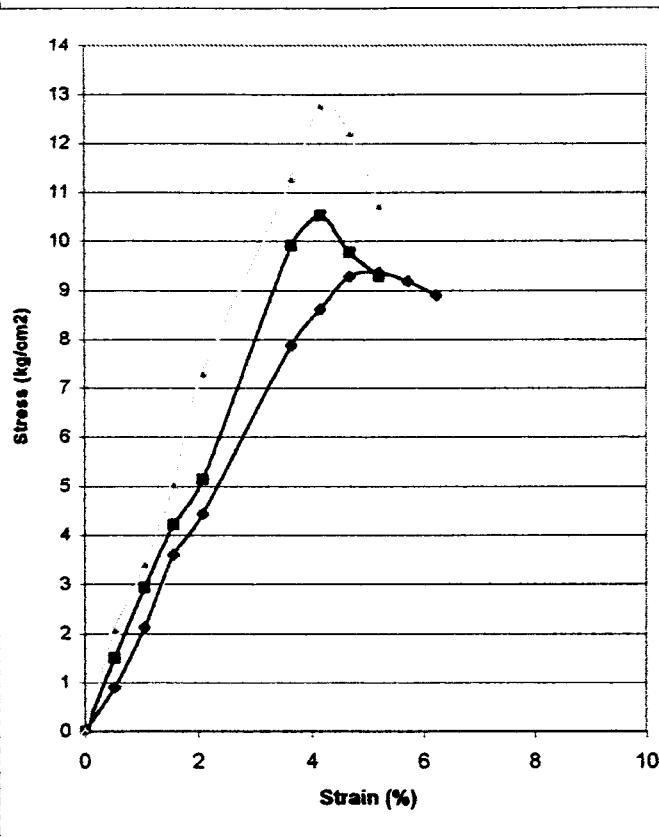
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Tnh + Smn 15%-14Hr  
 Date : 4 maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

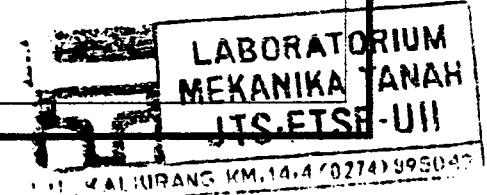
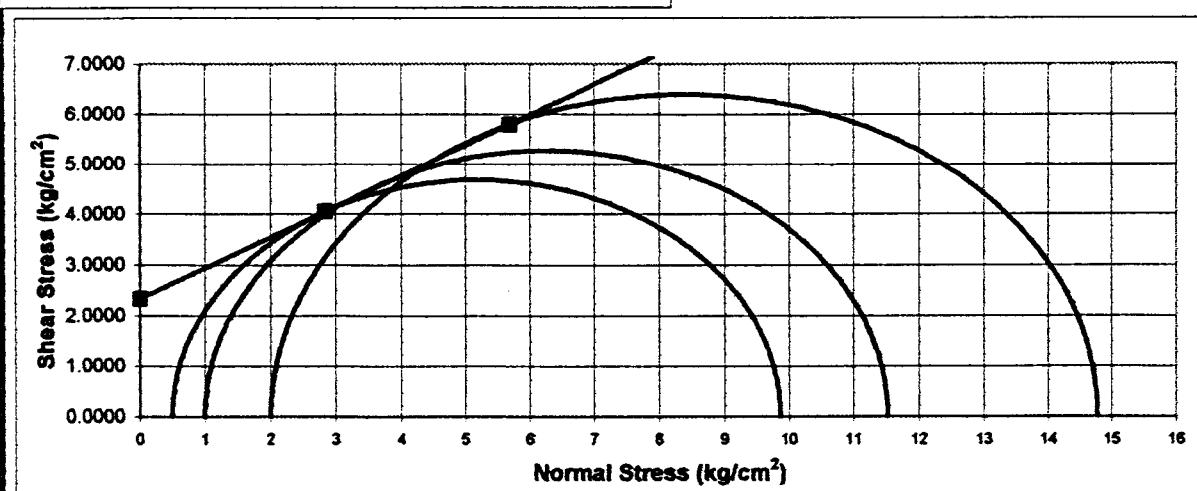


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	151.75	156.36	159.77

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.77	21.92
Wt of Cup + Wet soil, gr	46.88	50.34
Wt of Cup + Dry soil, gr	40.07	42.63
Water Content %	37.25	37.24
Averge water content %	37.25	37.25

$\gamma_d$ gram/cm³	1.649753	1.699871	1.736942
$\gamma_d$ gram/cm³	1.20204	1.238556	1.265567

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	9.362741	10.52441	12.77491
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	9.862741	11.52441	14.77491
$(\sigma_1 + \sigma_3)/2$	5.181371	6.262203	8.387454
$(\sigma_1 - \sigma_3)/2$	4.681371	5.262203	6.387454
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )	31.35315		
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )	2.323411		



Jl. Kalurang KM.14,4 (0274) 895042

# **LAMPIRAN 7**



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Campuran Optimum - 0 Hari

Date : 12 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample date	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/dm}^3$$

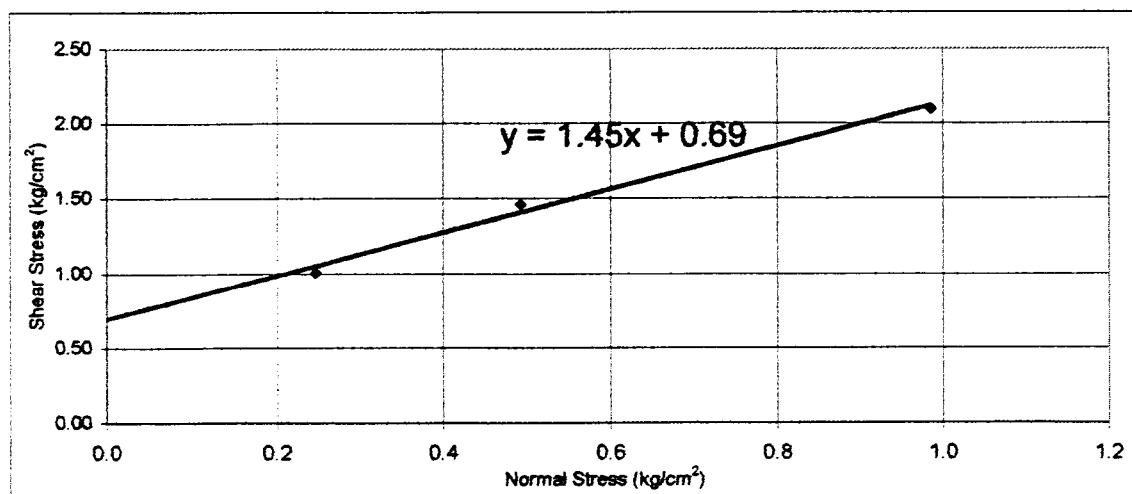
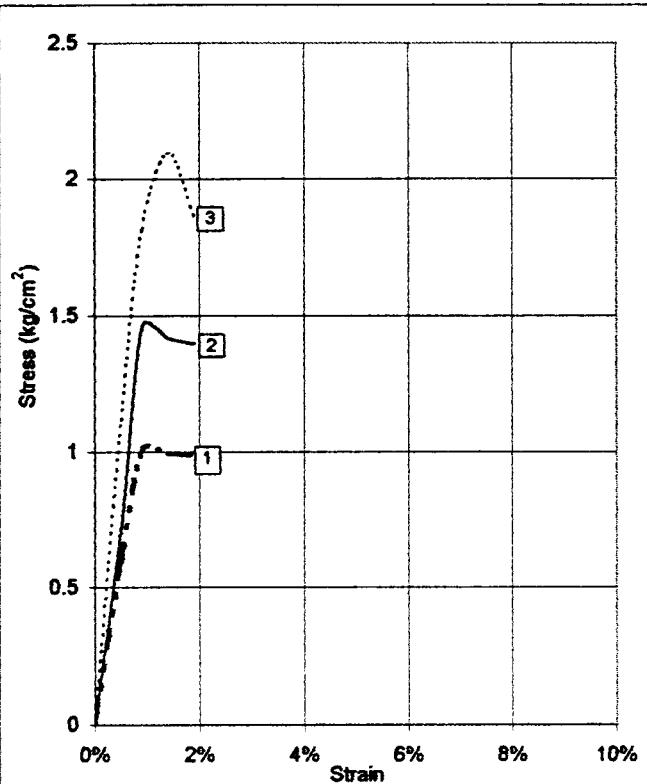
Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.64	21.75	21.70
Wt of Cup + Wet soil, gr	43.04	42.78	42.91
Wt of Cup + Dry soil, gr	37.23	37.08	37.16
Water Content %	37.27	37.18	37.23

Average water content % 37.23

Wt Soil + ring (gr)	201.70	203.20	205.20
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.750	1.770	1.797
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.275	1.290	1.309
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.483	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.006	1.463	2.097

Angle Of Internal friction, φ = 55.4 °

Cohesion = 0.69 kg/cm<sup>2</sup>



Checked by  
 Ir. H.A Halim Hasmar, MT

Tested by

Yogi + Teza

LABORATORIUM

MEKANIKA TANAH

JTS-FTSP-UII

JL. KALIBURANG KM.18,4 (0274) 895042



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Campuran Optimum - 3 Hart

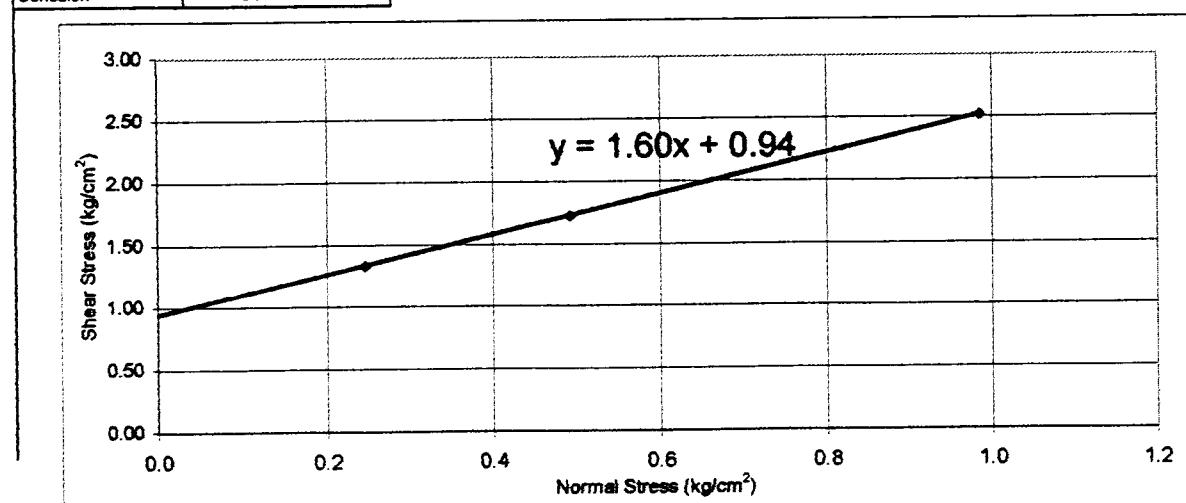
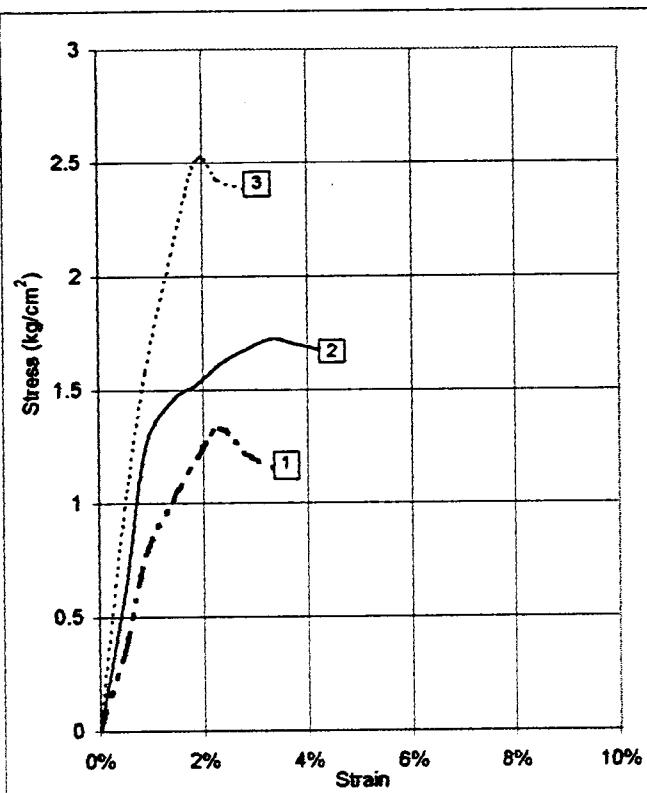
Date : 16 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

LRC = 0.3026 kg/div

Water Content			
Wt Container (cup), gr	22.28	21.94	22.11
Wt of Cup + Wet soil, gr	55.12	53.41	54.27
Wt of Cup + Dry soil, gr	46.21	44.87	45.54
Water Content %	37.23	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	196.42	202.96	200.40
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.680	1.767	1.733
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.224	1.288	1.263
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.333	1.724	2.516

Angle Of Internal friction, φ =	58.0 °
Cohesion =	0.94 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by

*[Signature]*

Ir. H.A Halim Hasmar, MT.

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**

**MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UJI**

**JL. KALIURANG KM. 14.5 50171 BANTUL**



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Campuran Optimum - 7 Hari

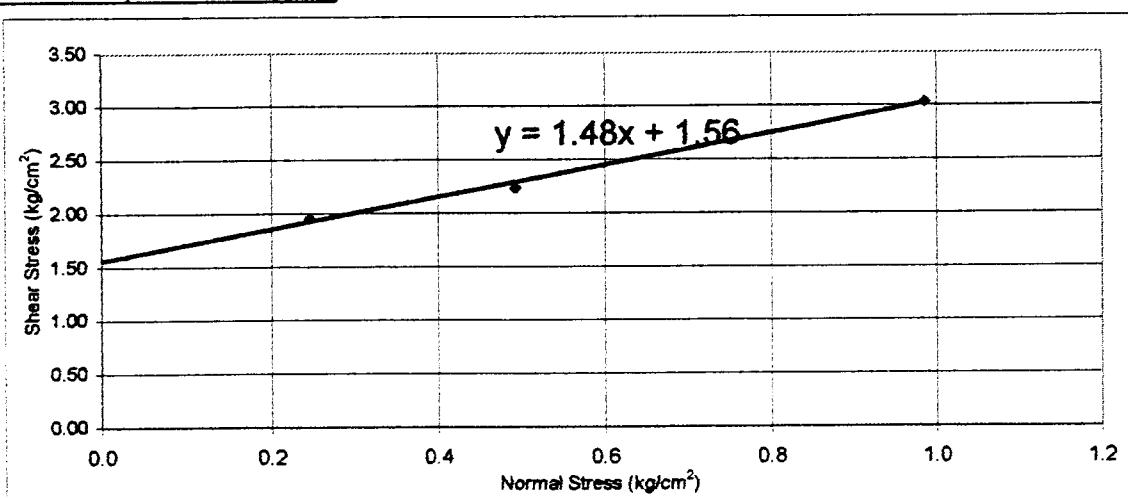
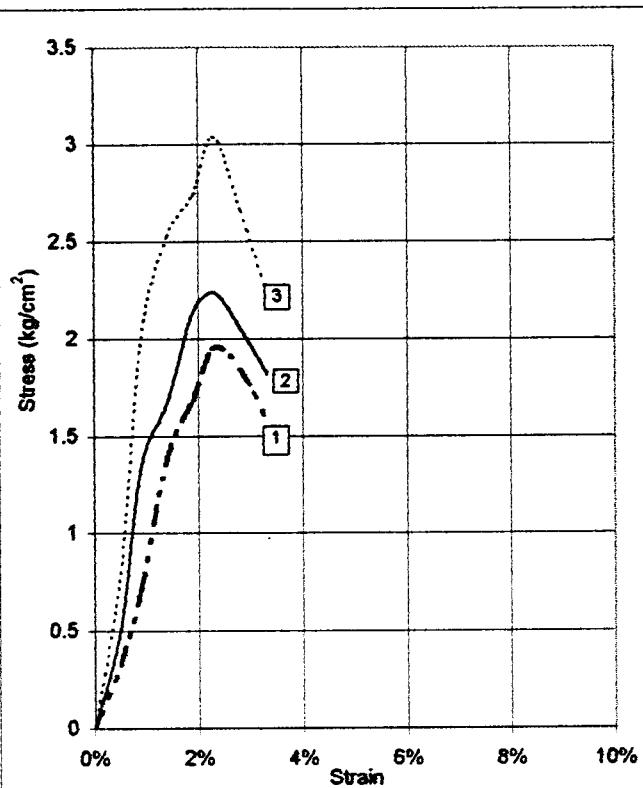
Date : 18 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht. Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt. ring (gr)	70.40

$$LRC = 0.3026 \text{ kg/div}$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.95	21.15	21.55
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.26	45.58	46.92
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.12	38.95	40.04
Water Content %	37.25	37.25	37.25
Average water content %	37.25		
Wt. Soil + ring (gr)	201.60	203.30	206.40
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.749	1.772	1.813
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.274	1.291	1.321
Normal Stress σ <sub>n</sub> (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.493	0.986
Shear stress at failure τ (kg/cm <sup>2</sup> )	1.957	2.237	3.036

Angle Of Internal friction, φ =	56.0 °
Cohesion =	1.56 kg/cm <sup>2</sup>



Checked by  
 Ir. H.A Halim Hasmer, MT

Tested by

Yogi + Teza

**LABORATORIUM**

**MEKANIKA TANAH**

**JTS-FTSP-UII**

**JL. KALIBIRANG KM. 14.4 61124 DEPOK**



**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL-FTSP**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

**DIRECT SHEAR TEST**

Project : Tugas Akhir  
 Location : Sumber Lawang, Sragen, Jawa Tengah  
 Kedalaman : 1 Meter  
 Sample No : Campuran Optimum - 14 Hari

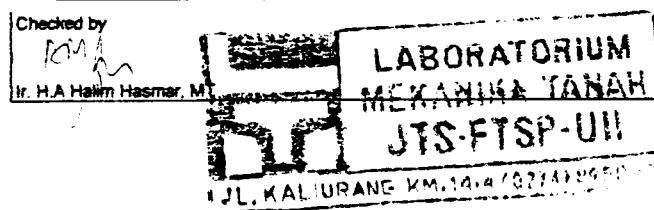
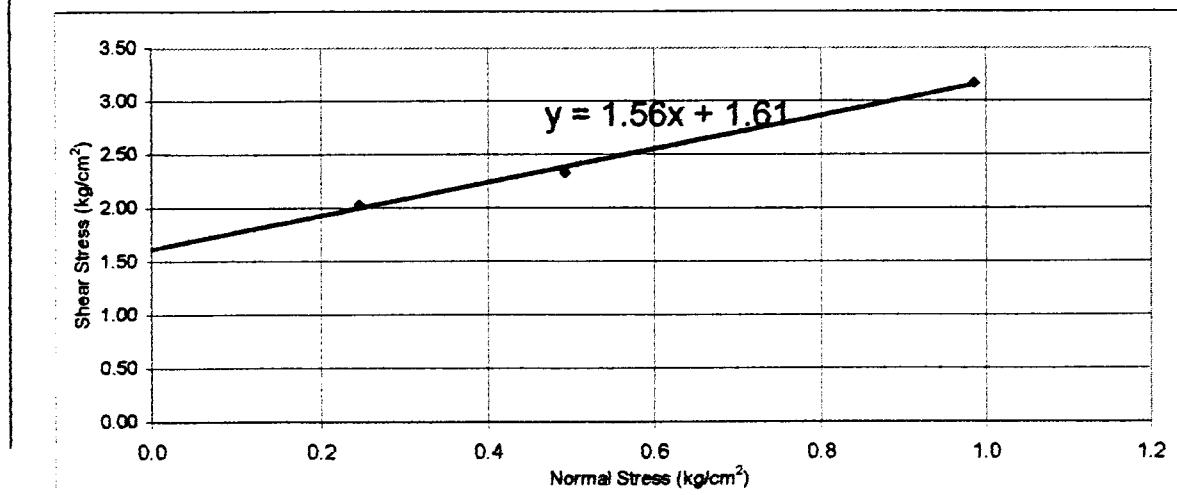
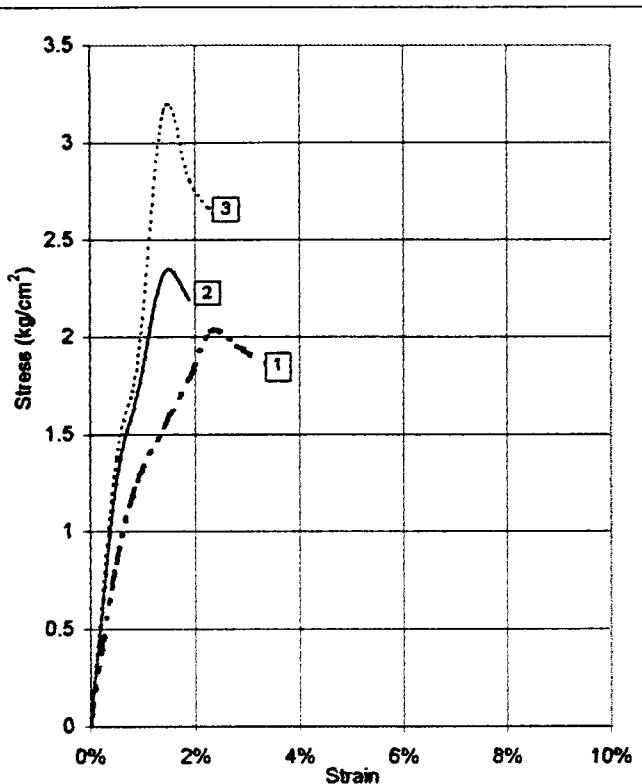
Date : 25 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

Sample data	
diam (cm)	6.43
Area (cm <sup>2</sup> )	32.47
Ht,Lo (cm)	2.31
Vol (cm <sup>3</sup> )	75.01
Wt.ring (gr)	70.40

$$\text{LRC} = 0.3026 \text{ kg/dm}^3$$

Water Content			
Wt Container (cup), gr	21.82	21.21	21.52
Wt of Cup + Wet soil, gr	46.29	48.11	47.29
Wt of Cup + Dry soil, gr	39.65	40.81	40.23
Water Content %	37.24	37.24	37.24
Average water content %	37.24		
Wt Soil + ring (gr)	196.20	196.30	201.50
Wet Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.704	1.705	1.748
Dry Unit wt (gr/cm <sup>3</sup> )	1.242	1.242	1.274
Normal Stress $\sigma_n$ (kg/cm <sup>2</sup> )	0.246	0.483	0.986
Shear stress at failure $\tau$ (kg/cm <sup>2</sup> )	2.032	2.330	3.168

Angle Of internal friction, $\phi$ =	57.3 °
Cohesion =	1.61 kg/cm <sup>2</sup>



Tested by

Yogi + Teza



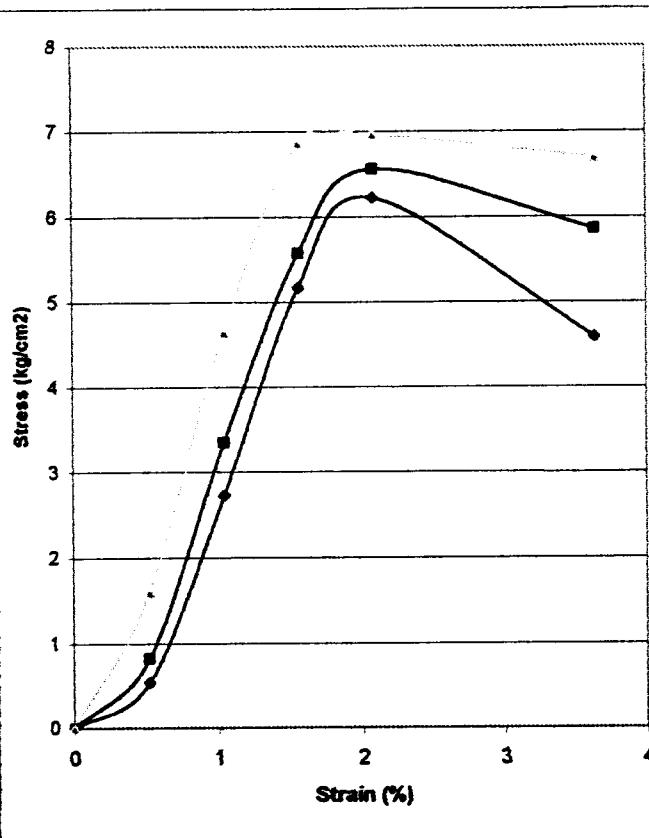
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Campuran Optimum - 0Hr  
 Date : 12 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

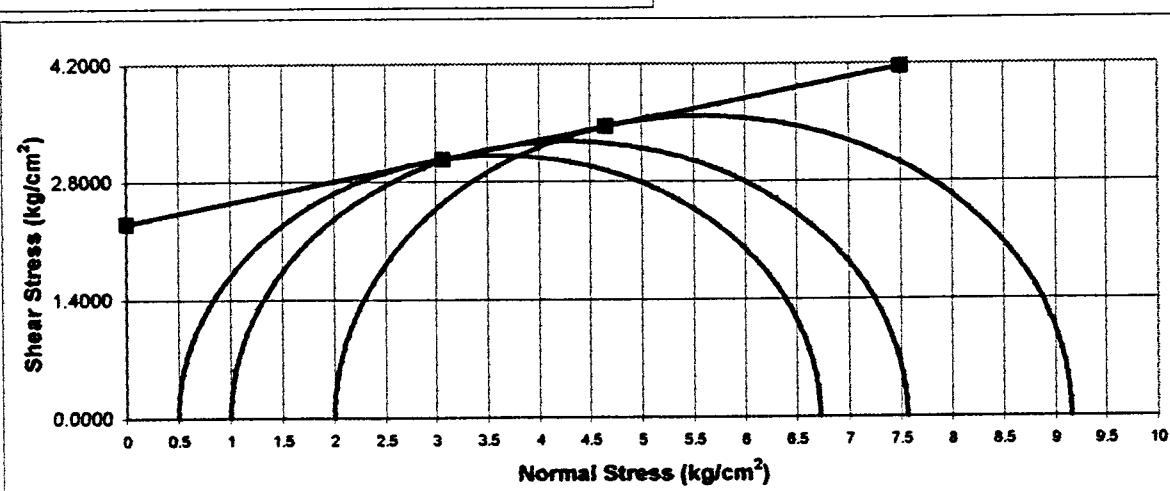


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	166.72	167.86	167.20

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.64	21.75
Wt of Cup + Wet soil, gr	43.04	42.78
Wt of Cup + Dry soil, gr	37.23	37.08
Water Content %	37.25	37.23
Average water content %	37.24	

$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.812499	1.824893	1.817718
$\gamma d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.320695	1.329726	1.324497

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	6.221617	6.559749	7.157264
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	6.721617	7.559749	9.157264
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	3.610809	4.279874	5.578632
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	3.110809	3.279874	3.578632
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			13.95769
Apperent cohesion (kg/cm <sup>2</sup> )			2.300364



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH

JTS-FTSP-III



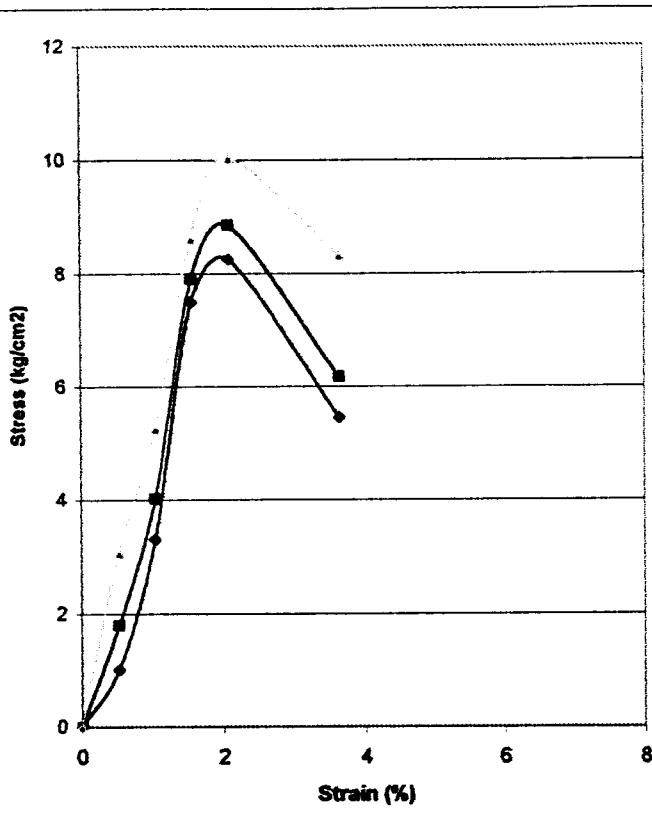
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Campuran Optimum - 3Hr  
 Date : 16 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

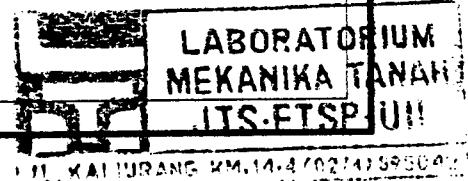
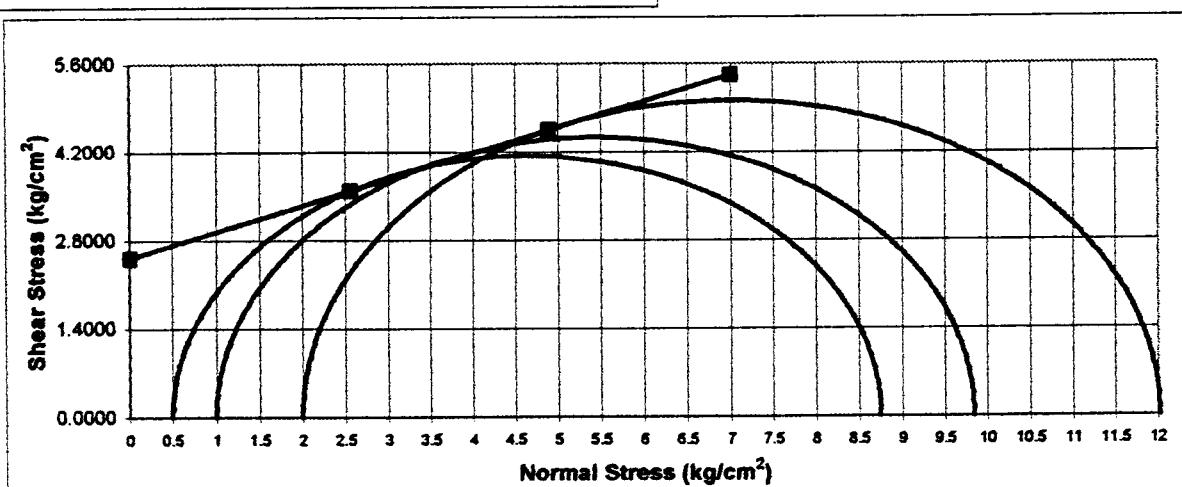


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm <sup>2</sup>	11.95	11.95	11.95
V cm <sup>3</sup>	91.98	91.98	91.98
Wt gram	163.09	163.93	165.85

Water Content		
Wt Container (cup), gr	22.28	21.94
Wt of Cup + Wet soil, gr	55.13	53.42
Wt of Cup + Dry soil, gr	46.22	44.88
Water Content %	37.25	37.25
Average water content %	37.25	37.25

$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.773036	1.782168	1.803041
$\gamma_d$ gram/cm <sup>3</sup>	1.291866	1.29852	1.313729

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	8.250406	8.845517	10.02221
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	8.750406	9.845517	12.02221
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	4.625203	5.422758	7.011107
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	4.125203	4.422758	5.011107
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		22.57673	
Apparent cohesion ( $c'$ kg/cm <sup>2</sup> )		2.507043	





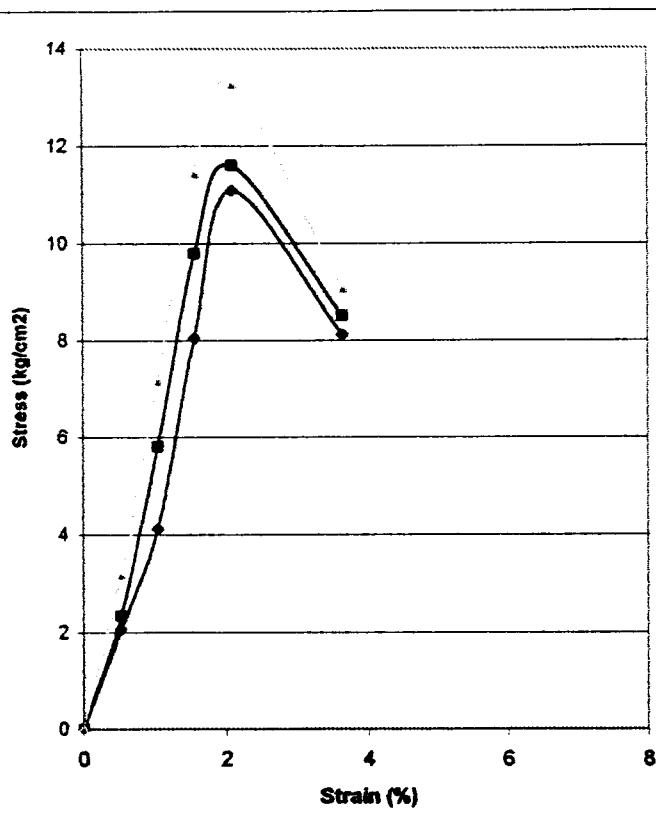
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Campuran Optimum - 7Hr  
 Date : 18 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

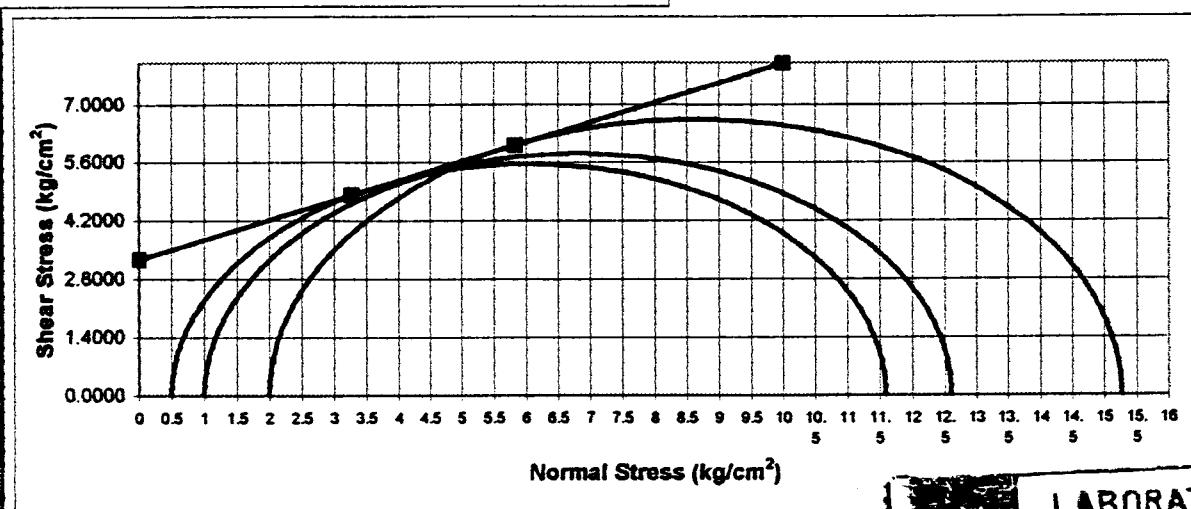


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	168.58	168.70	169.80

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.95	21.15
Wt of Cup + Wet soil, gr	48.25	45.58
Wt of Cup + Dry soil, gr	41.11	38.95
Water Content %	37.25	37.25
Average water content %	37.25	

$\gamma d$ gram/cm³	1.83272	1.834025	1.845984
$\gamma d$ gram/cm³	1.335325	1.336276	1.344989

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	11.09071	11.60467	13.26828
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	11.59071	12.60467	15.26828
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	6.045355	6.802334	8.634138
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	5.545355	5.802334	6.634138
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )		25.32029	
Apparent cohesion ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )		3.254012	



LABORATORIUM  
 MEKANIKA TANAH  
 JTS-FTSI-UII

1995047



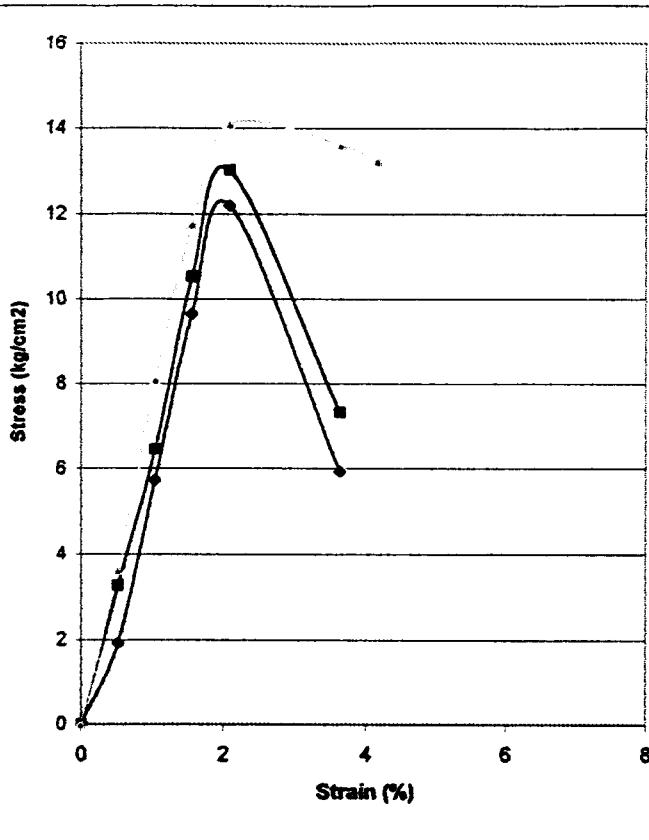
**LABORATORIUM MEKANIKA TANAH**  
**FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN**  
**UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA**

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

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

Project : TA  
 Location : Sragen  
 Description of soil : Clay

Sample : Campuran Optimum - 14Hr  
 Date : 25 Maret 2004  
 Tested by : Yogi + Teza

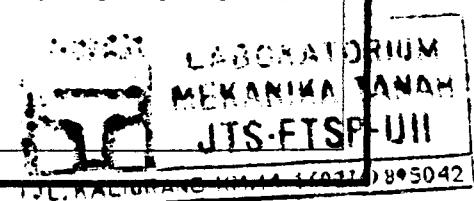
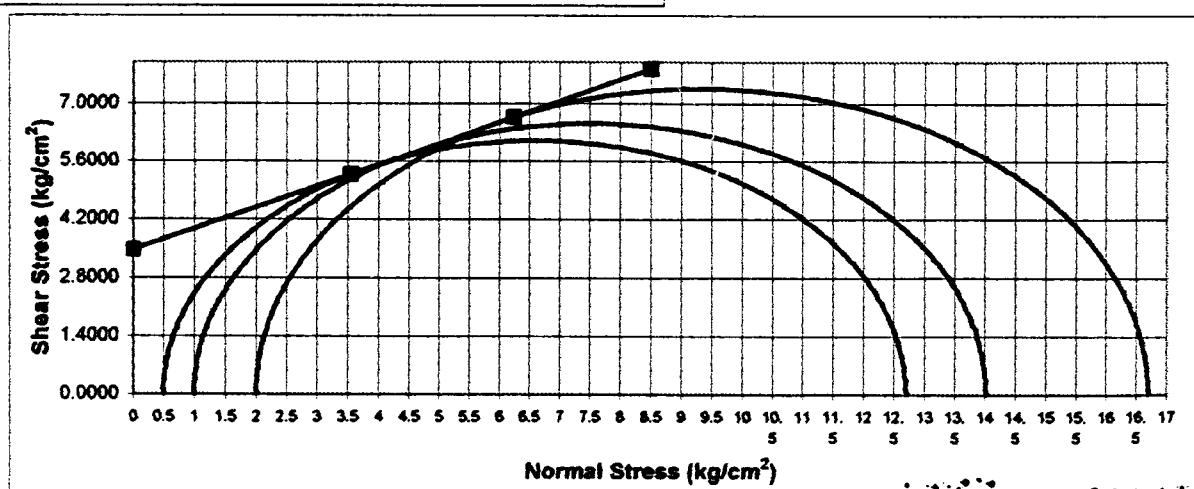


Piece No :	1	2	3
H cm	7.7	7.7	7.7
D cm	3.9	3.9	3.9
A cm²	11.95	11.95	11.95
V cm³	91.98	91.98	91.98
Wt gram	164.39	164.50	168.48

Water Content		
Wt Container (cup), gr	21.82	21.21
Wt of Cup + Wet soil, gr	46.28	48.11
Wt of Cup + Dry soil, gr	39.64	40.81
Water Content %	37.25	37.24
Average water content %	37.25	

$\gamma_d$ gram/cm³	1.787169	1.788365	1.831633
$\gamma_d$ gram/cm³	1.302169	1.303041	1.334567

$\sigma_3$	0.5	1	2
$\Delta\sigma = P/A$	12.19978	13.02482	14.70468
$\sigma_1 = \Delta\sigma + \sigma_3$	12.69978	14.02482	16.70468
$(\sigma_1 + \sigma_2)/2$	6.59989	7.51241	9.35234
$(\sigma_1 - \sigma_2)/2$	6.09989	6.51241	7.35234
Angle of shearing resistance ( $\phi$ )			27.1276
Apparent cohesion ( $c'$ kg/cm²)			3.463902



JL. KALIURANG KM. 14,4 (0274) 895042

# **LAMPIRAN 8**



FM-UII-AA-FPU-09

### KARTU PESERTA TUGAS AKHIR

NO.	NAMA	NO. MHS.	BID. STUDI
1	Yogi Fridayana	99.511.163	Teknik Sipil
2	Teza Kusuma Ade Chandra	99.511.180	Teknik Sipil

#### JUDUL TUGAS AKHIR :

Peningkatan kuat geser tanah lempung yang distabilisasi dengan batu gamping dan semen putin

#### **PERIODE II : DESEMBER - MEI**

TAHUN : 2003- 2004

No.	Kegiatan	Bulan Ke :					
		Des.	Jan.	Feb.	Mar.	Apr.	Mei.
1.	Pendaftaran						
2.	Penentuan Dosen Pembimbing						
3.	Pembuatan Proposal						
4.	Seminar Proposal						
5.	Konsultasi Penyusunan TA.						
6.	Sidang-Sidang						
7.	Pendadaran.						

DOSEN PEMBIMBING I : Ibu Sudarmadi,Jr.H.MS  
DOSEN PEMBIMBING II : Ahmad Marzuko,Jr,MT..



Yogyakarta, ....18 Desember..  
a.n. Dekan,

A.n. H. Munadhir, MT.....}

#### Catatan.

Seminar : .....  
Sidang : .....  
Pendadaran : .....

Dipersiapkan s/d akhir November  
2004  
Selanjutnya



UNTUK MAHASISWA

## KARTU PESERTA TUGAS AKHIR

NO	N A M A	NO.MHS.	BID.STUDI
1.	Yogi Fridayana	99 511 163	Teknik Sipil
2.	Teza Kusuma Ade Chandra	99 511 180	Teknik Sipil

### JUDUL TUGAS AKHIR

Peningkatan kuat geser tanah lempung yang distabilisasi dengan batu gamping dan semen putih

PERIODE KE : II ( Des 03 - Mei 04 )  
TAHUN : 2003 - 2004

No.	Kegiatan	Bulan Ke :					
		Des.	Jan.	Peb.	Mar.	Apr.	Mei.
1	Pendaftaran						
2	Penentuan Dosen Pembimbing						
3	Pembuatan Proposal						
4	Seminar Proposal						
5	Konsultasi Penyusunan TA.						
6	Sidang - Sidang						
7	Pendadaran						

Dosen Pembimbing I : Ibnu Sudarmadi,Ir,H,MS

Dosen Pembimbing II : Akhmad Marzuko,Ir,MT

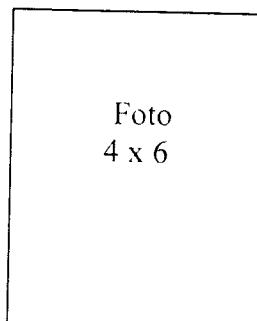


Foto  
4 x 6

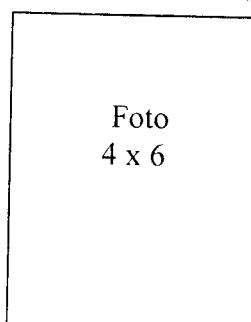


Foto  
4 x 6

Jogjakarta , 12 July 2004  
a.n. Dekan

Ir.H.Munadhir, MS

### Catatan :

Seminar : \_\_\_\_\_  
Sidang : \_\_\_\_\_  
Pendadaran : \_\_\_\_\_

## CATATAN KONSULTASI TUGAS AKHIR

NO	TANGGAL	CATATAN KONSULTASI	TANDA TANGAN
1	21/04.	Pembahasan diterimanya	U/-
2	15/04	<ul style="list-style-type: none"> <li>- Pembahasan</li> <li>- Dafan Pustaka</li> <li>- Raster ini</li> </ul>	Ale
3	16/04.	<ul style="list-style-type: none"> <li>- Coba uji masing</li> <li>- Seminar Proposal.</li> </ul>	U/-
4	12/5 04.	<ul style="list-style-type: none"> <li>- gunakan bahannya (redelin)</li> <li>- sendiri</li> <li>- perbaiki kesalahan tulis</li> <li>- klarifikasi tanah</li> <li>- Uji lab</li> <li>- ket. gambar</li> </ul>	Ale
5	21/5 04.	<ul style="list-style-type: none"> <li>- Pembahasan, Jawaban teori</li> <li>- Kajian Pustaka</li> </ul>	Ale
6	12/7 04	<ul style="list-style-type: none"> <li>- hasil uji langsung</li> <li>- Semaiakan jurnal, tesis dan kerangka</li> <li>- Cek hasil Tabel dan UU</li> </ul>	J.E

CATATAN KONSULTASI TUGAS AKHIR

NO	TANGGAL	CATATAN KONSULTASI	TANDA TANGA
1	17. 7. 2004	Lanjutkan ke DP I	
2	21/7/04	Lengkapi : kt Pegadaian dpt. dr. Jadi sari daftar label. gbr. kpr o Berstake ✓	✓
3	23/7/04	Ace pt maja sedang !	✓
4.	12/8/04	Konsultasi ke DP I  ace pt maja ke Pandadaran.	AZ
6	3/8/04	Ace pt orgilis dulu yg	✓