

**KEUPAYAAN GALAS TANAH LIAT LEMBUT BERTETULANG
MENGGUNAKAN GABUNGAN BULUH - GEOTEKSTIL**

ABD. RAHIM BIN AWANG

Tesis ini dikemukakan
sebagai memenuhi sebahagian daripada syarat
penganugerahan Ijazah Sarjana Kejuruteraan (Awam-Geoteknik)

Fakulti Kejuruteraan Awam
Universiti Teknologi Malaysia

MAC, 2005

Teristimewa untuk :

Ayahbonda serta keluarga tersayang.

Isteri tercinta (Noraishah),

Puteri Sulung (Ainatul Mahirah)

DAN

Tiga Amirul..

Ahmad Amirul Asyraf

Ahmad Amirul Aiman

Ahmad Amirul Afif

“Sesungguhnya jasa dan pengorbanan yang dicurahkan akan abah kenang hingga ke akhir hayat.”

Kalian adalah segalanya

PENGHARGAAN

Assalamualaikum w.b.t.

Pertama sekali, penulis ingin melahirkan rasa syukur kepada Allah s.w.t. kerana dengan limpah kurnia serta rahmat darinya, maka dapatlah penulis menyiapkan Projek Sarjana Kejuruteraan (Awam-Geoteknik) ini dengan sempurna.

Penulis juga ingin mengucapkan jutaan terima kasih kepada penyelia Projek Sarjana, Profesor Madya Dr. Aminaton Marto di atas bimbingan dan dorongan yang telah diberikan disepanjang penyiapan tesis ini. Beliau telah banyak meluangkan masa dan tenaga dalam memberi nasihat dan tunjuk ajar mengenai bidang yang penulis ceburi ini. Segala ilmu yang diberikan amat berharga buat diri penulis untuk menghadapi cabaran di masa-masa akan datang.

Setinggi-tinggi ingatan tak terhingga dan terimakasih buat isteri, putera-puteri, ayahanda, kaum keluarga dan rakan-rakan di atas segala nasihat dan sokongan padu yang diberikan.

Tidak ketinggalan juga penghargaan ini ditujukan kepada En. Anwar Khatib (pelajar Phd), En. Abd. Samad Salleh, En. Zulkifly Wahid serta kakitangan Makmal Geoteknik yang banyak memberikan sumbangan dan cadangan semasa menjalankan projek ini. Penghargaan ini juga ditujukan kepada semua pihak yang terlibat sama ada secara langsung atau tidak langsung dalam membantu menjayakan projek sarjana ini.

Sekian, terima kasih.

ABSTRAK

Tanah liat lembut banyak terdapat di kawasan sepanjang pantai Malaysia, kawasan tengah Thailand dan Bahagian Barat Pulau Sumatra negara Indonesia. Tanah liat lembut merupakan antara beberapa cabaran dalam Kejuruteraan Geoteknikal terutama di dalam permasalahan kestabilan dan enapan. Pemilihan kaedah yang sesuai untuk memperbaiki sifat tanah liat lembut ini adalah amat diperlukan bagi mengurangkan permasalahan yang timbul terhadap kestabilan dan enapan. Umumnya, memperbaiki kestabilan tanah liat lembut ini selalunya melibatkan kaedah yang mahal di dalam mengurangkan permasalahan terutamanya dalam enapan. Oleh yang demikian, kajian ke atas tanah liat lembut yang diperkuatkan dengan tetulang Buluh dan Geotekstil serta dilapisi lapisan pasir di atasnya dibuat dalam menentukan peningkatan keupayaan galas tanah liat lembut tersebut. Buluh yang digunakan disusun berbentuk empat segi dan secara selari dengan perbezaan jarak (s), serta nisbah tinggi pasir (u) kepada lebar atas (b). u/b adalah 0.5, 1.0, 1.5 dan 2.0, manakala nisbah s/b adalah 3.0, 2.0, 1.0 dan 0.5. Lapisan Geotekstil dihampar di atas buluh tersebut. Tanah liat lembut dikukuhkan terlebih dahulu selama lebih kurang tiga hari untuk mendapatkan nilai keupayaan galas yang sebenar. Beban tegak yang di kawal oleh motor elektrik dikenakan secara perlahan ke atas atas jalur yang mempunyai lebar (b) 5 cm, yang diletakkan di atas permukaan model dan enapan diukur melalui Tranducer (LVDT) yang disambung kepada Data Logger. Keputusan menunjukkan peningkatan dalam beban muktamad dan penurunan dalam enapan kegagalan untuk model bertetulang. Beban muktamad meningkat melebihi 127 % dicatat pada kedua-dua bentuk buluh pada $s/b = 0.50$ dan $u/b = 0.25$. Keputusan daripada plotan graf menunjukkan buluh yang diletakkan dalam bentuk segiempat adalah lebih baik berbanding dengan bentuk selari. Oleh yang demikian, penggunaan buluh dan geotekstil sebagai tetulang dapat memberi satu alternatif dalam membaiki keupayaan tanah lembut terutama dalam kejuruteraan jalanraya.

ABSTRACT

Soft Clays are found throughout the coastal plains of Malaysia, central plain of Thailand and eastern side of the island of Sumatra, Indonesia. Soft Clay present several challenges for the geotechnical engineers whereby these problems being transformed to stability and settlement within the soft soil. The choice of the ground improvement method for a given structure to suit the soils of such nature needs to ensure that the above mentioned aspects are taken into consideration. General stabilization of these soils usually involves expensive soil improvement method in order to enhance stability suitably reducing the potential and prevailing uneven settlement. Due to that, studies on soft clay reinforced with bamboo-geotextile composite overlaid by granular layer had been carried out to determine the increase in the bearing capacity the soil. The bamboo used were of square and parallel pattern of different length (s), with various ratio of height of granular soil (u) to width of footing (b), $u/b = 0.25, 0.50$ and 0.75 while $s/b = 3.0, 2.0, 1.0$ and 0.5 . The geotextile was laid on top of the bamboo. The soft clay was consolidated over a three days period. Vertical load, controlled by electric motor, was applied slowly to the strip loading plate of 5cm width (b) on top of the soil model assembly, and settlements of the plate were measured using transducers attached to a data logger. The results show that there is a great increase in ultimate load and decrease of settlement at failure for the reinforced model. The load increment of more than 127 % was recorded for square and parallel pattern, having the $s/b = 0.50$ at $u/b = 0.25$. From the results of the plotted graph, it shows that the bamboo arranged in square pattern gives better results than the parallel pattern. As a conclusion, the bamboo-geotextile composite could be used as another alternative method in improving the strength of soft clay, especially in highway engineering.

KANDUNGAN

JUD14-19UL	i
PENGAKUAN	ii
DEDIKASI	iii
PENGHARGAAN	iv
ABSTRAK	v
ABSTRACT	vi
KANDUNGAN	vii
SENARAI SIMBOL	xi
SENARAI JADUAL	xii
SENARAI RAJAH	xiv
SENARAI LAMPIRAN	xvi
BAB I PENGENALAN	1
1.1 Latar Belakang Masalah	1
1.2 Objektif Kajian	2
1.3 Skop Kajian	2
1.4 Kepentingan Kajian	3
BAB II KAJIAN LITERATUR	4
2.1 Pengelasan Tanah	4

2.2	Tanah Liat	5
2.3	Kejelekitan Tanah Liat	7
2.4	Tanah Liat Lembut	9
	2.4.1 Ciri-ciri Indeks Tanah Liat Lembut	10
	2.4.1.1 Kandungan Lembapan Semulajadi	12
	2.4.1.2 Berat Unit Dan Graviti Tentu	12
	2.4.1.3 Had Atteberg	13
2.5	Buluh	14
	2.5.1 Pengenalan Kepada Buluh	14
	2.5.2 Sifat-Sifat Buluh	15
2.6	Geotekstil	17
	2.6.1 Pengenalan Geotekstil	17
	2.6.2 Sejarah Geotekstil	17
	2.6.3 Jenis-Jenis Geotekstil	18
	2.6.4 Geotekstil di Tenun (Woven Geotekstil)	18
	2.6.5 Geotekstil Tidak Bertenun (Non-Woven)	19
	2.6.6 Fungsi Geotekstil	19
2.7	Asas	21
	2.7.1 Asas Cetek	21
	2.7.2 Keupayaan Galas Muktamad	23
	2.7.3 Keupayaan Galas Untuk Tanah Liat	24
	2.7.4 Keupayaan Galas Tanah Pasir	25
	2.7.5 Keupayaan Galas Untuk Binaan Asas Pasir Melapisi Tanah Liat Lembut	26
	2.7.6 Teori Terzaghi & Peck (1948)	27
	2.7.7 Teori Jacobsen et.al (1977)	29
	2.7.8 Teori Hanna & Meyerhof (1980)	29
BAB III	METODOLOGI	32
3.1	Pengenalan	32

3.2	Pengambilan dan Penyediaan Sampel	33
3.2.1	Pasir	34
3.3	Ujikaji Makmal	34
3.3.1	Taburan Saiz Zarah	37
3.3.1.1	Analisis Ayakan	37
3.3.1.2	Ujian Hidrometer	38
3.3.2	Ujian Had Atterberg	49
3.3.2.1	Had Cecair	39
3.3.2.2	Had Plastik	40
3.3.2.3	Had Kecut	41
3.3.3	Ujian Graviti Tentu	42
3.3.4	Ujian Ricih Bilah	43
3.3.5	Ujian Pembebanan	44
3.4	Ujian Terhadap Tetulang Buluh dan Geotekstil	46
3.5	Peralatan Model Kajian	47
3.5.1	Kotak Ujikaji	47
3.5.2	Plat Beban	48
3.5.3	Sel Beban	49
3.5.4	LVDT	50
3.5.5	Data Logger	51
3.5.6	Kawalan Motor Hidraulik	51
3.6	Penyediaan Lapisan Tanah Liat Lembut	52
3.7	Perletakan Buluh dan Geotekstil	54
3.8	Penyediaan Lapisan Pasir dan Pemadatan	56
3.9	Ujian Beban	56

BAB IV	ANALISIS KEPUTUSAN UJIKAJI	
	TANAH DAN TETULANG	58
4.1	Pengenalan	58
4.2	Tanah	58

4.2.1	Pasir	58
4.2.2	Kaolin	60
4.3	Ketumpatan Kering Minimum dan Maksimum	61
4.4	Kekuatan Ricih	63
4.4.1	Ujian Ricih Terus Pada Tanah Pasir	63
4.4.2	Ujian Ricih Bilah –Tanah Liat Lembut	64
4.5	Had Atterberg	65
4.5.1	Had Cecair	65
4.5.2	Had Plastik	67
4.5.3	Pengelasan Tanah	68
4.6	Graviti Tentu Zarah Tanah	68
4.7	Ujian Pembebanan	70
4.8	Tetulang	
4.8.1	Buluh	70
4.8.2	Geotekstil	70
4.9	Ringkasan Keputusan Ujikaji	72

**BAB V ANALISIS DAN PERBINCANGAN KEPUTUSAN
UJIKAJI KE ATAS MODEL MAKMAL**

73

5.1	Pengenalan	73
5.2	Analisa Keputusan Ujian Model (Tanpa Tetulang)	75
5.3	Analisis Keputusan Ujian Model Menggunakan Gabungan Tetulang Buluh dan Geotekstil.	75
5.3.1	Buluh Pada Kedudukan Bentuk Selari	74
5.3.1.1	Nisbah u/b adalah 0.25	76
5.3.1.2	Gabungan Tetulang Buluh dan Geotekstil, u/b = 0.5	77
5.3.1.3	Gabungan Tetulang Buluh dan Geotekstil(u/b = 0.25)	80
5.3.2.2	Gabungan tetulang buluh dan Geotekstil, u/b = 0.5	81

	5.3.2.3 Gabungan Tetulang Buluh dan Geotekstil,u/b = 0.75	82
5.4	Pengaruh Nisbah u/b Terhadap Beban Galas Muktamad Kepada nisbah u/b yang berbeza.	84
5.5	Pengaruh Bentuk Perletakan Buluh Terhadap (u/b)	88
5.6	Pengaruh Nisbah s/b Terhadap Beban Galas Muktamad	90
BAB VI	KESIMPULAN DAN CADANGAN	93
6.1	Kesimpulan	93
6.2	Faktor-faktor Yang Mempengaruhi Keputusan Ujikaji	94
6.3	Cadangan Untuk Menyelesaikan Masalah	95
6.4	Cadangan Bagi Kajian Selanjutnya	96
RUJUKAN		98
LAMPIRAN		106

SENARAI SIMBOL

c_u	-	Kekuatan Ricih
c	-	Kejelekitan
c_a	-	Pekali formula Meyerhof
ϕ	-	Sudut geseran dalam
D_f	-	Kedalaman yang ditimbul
B	-	Lebar asas
H	-	Ketinggian tanah terkukuh
L	-	Panjang asas
β	-	Pekali formula Jocabson
α	-	Sudut rekahan
γ	-	Berat unit
Q_u	-	Keupayaan galas muktamad
N_c	-	Faktor keupayaan galas
N_q	-	Faktor keupayaan galas
N_γ	-	Faktor keupayaan galas
LL	-	Had cecair
PL	-	Had plastik
PI	-	Indeks plastik
w	-	Kandungan lembapan
w_p	-	Had plastik
w_L	-	Had cecair
F	-	Beban
A	-	Luas permukaan Asas

SENARAI JADUAL

NO. JADUAL	TAJUK	MUKA SURAT
2.1	Hubungan di antara Nilai N daripada Ujian Penusukan (SPT) dalam Tanah Jelekit dan Tekanan Galas dibenarkan	9
2.2	Pengelasan Tanah Liat Lembut	10
2.3	Klasifikasi Tanah Liat Lembut (Brand & Branner, 1981)	11
2.4	Ciri-ciri pengelasan Tanah Liat Lembut di Semenanjung Malaysia24	13
2.5	Sifat-sifat Gentian Buluh (Sekhar & Bhartari, 1960)	15
2.6	Perbandingan antara Gentian Buluh dengan lain-lain Gentian semulajadi	16
2.7	Kajian Terhadap Sifat-sifat Buluh	16
2.8	Kajian terhadap ciri-ciri Kejuruteraan Geotekstil	20
2.9	Nilai-nilai galas anggaran (BS 8004 : 1986)	22
2.10	Faktor-faktor Keupayaan Galas (Meyerhof, 1980)	31
3.0	Senarai Ujikaji Makmal terhadap sifat Kejuruteraan Tanah	35
3.1	Sifat Kejuruteraan Buluh dan Geotekstil	43
3.2	Siri Perletakan Buluh	47
4.1	Keputusan ujian ayakan tanah Pasir	59
4.2	Analisis taburan saiz zarah pasir	60

4.3	Ketumpatan kering minimum tanah Pasir	62
4.4	Ketumpatan kering maksimum tanah Pasir	63
4.5	Hasil ujikaji Ricih Bilah Kaolinit	65
4.6	Hasil ujikaji Had Cecair Kaolinit	66
4.7	Keputusan ujian Had Plastik	67
4.8	Keputusan ujian Graviti Tentu Pasir	69
4.9	Keputusan ujian Graviti Tentu Kaolin	69
4.10	Keputusan ujian Parameter Geotekstil	71
4.11	Ringkasan keputusan ujikaji Kaolin dan Pasir	72
5.1	Pertambahan Beban Galas Muktamad Model Tanpa Tetulang	74
5.2	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.25$ (Nisbah s/b berbeza- segiempat)	76
5.3	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.5$ (Nisbah s/b berbeza- segiempat)	78
5.4	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.75$ (Nisbah s/b berbeza- Segiempat)	79
5.5	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.25$ (Nisbah s/b berbeza - Selari)	80
5.6	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.5$ (Nisbah s/b berbeza - Selari)	82
5.7	Pertambahan Beban Galas Muktamad pada $u/b = 0.75$ (Nisbah s/b berbeza - Selari)	83
5.8	Peratus pertambahan Beban Galas Muktamad antara bentuk segiempat dan selari pada s/b berbeza	86
5.9	Peratus pertambahan Beban Galas Muktamad antara bentuk segiempat dan selari pada u/b berbeza	89
5.10	Peratus pertambahan Beban Galas Muktamad bagi kedua-dua bentuk	91

SENARAI RAJAH

NO. RAJAH	TAJUK	MUKA SURAT
2.1	Kejelekitan tanah liat pada Tegasan Normal	7
2.2	Asas cetek	21
2.3	Mod-mod kegagalan	23
2.4 (a)	Analisis Beban teragih	27
2.4 (b)	Analisis Ricih tebukan	27
2.5	Faktor keupayaan galas untuk kegagalan ricih am (Terzaghi)	28
2.6	Pekali Ricih tebukan	30
2.7	Parameter Ricih tebukan	31
3.0	Contoh tanah liat dalam kajian	33
3.1	Contoh tanah pasir dalam kajian	34
3.2	Carta alir Kajian Metodologi	36
3.3	Alat ayakan (ayakan kering)	37
3.4	Kun Penusukan	42
3.5	Ujian Graviti Tentu	42
3.6	Lokasi cerapan ujian ricih bilah	44
3.7 (a)	Ujian Beban	45
3.7 (b)	Motor pembebanan	45
3.8 (a)	Geotekstil (TS 60)	46
3.8 (b)	Buluh	46
3.9	Kotak Model dan Dimensi	48
3.10	Contoh Kotak Model	48

3.11	Sel Beban dan LVDT	50
3.12	Pengelog Data Mudah Alih (Data Logger)	51
3.13	Motor pembebanan	52
3.14	Mesin pengaul	52
3.15	Tanah dibancuh dengan Mesin pengaul	53
3.16 (a)	Lapisan pertama tanah lembut	53
3.16 (b)	Proses pengukuhan dijalankan	54
3.18	Perletakan Tetulang buluh	56
3.19	Gambarajah skematik model	57
4.1	Taburan saiz zarah tanah pasir	59
4.2	Lengkungan agihan saiz zarah kaolin	61
4.3	Kekuatan ricih tanah pasir (Ricih terus)	64
4.4	Ketelusan kun melawan lembapan kaolin	67
5.1	Graf beban melawan enapan (model tanpa tetulang)	74
5.2	Graf Peratus pertambahan beban lawan u/b	75
5.3	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.25$)	82
5.4	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.5$)	83
5.5	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.75$)	84
5.6	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.25$)	86
5.7	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.5$)	87
5.8	Geraf Nisbah s/b lawan % Pertambahan beban ($u/b=0.75$)	88
5.9 (a & b)	Geraf Beban Galas lawan Nisbah s/b pada u/b tetap	89
5.10	Geraf beban galas melawan s/b pada nisbah u/b berbeza	91
5.11	Geraf peratus Peningkatan Beban lawan Nisbah s/b	91
5.12	Geraf beban galas muktamad melawan nisbah u/b dengan s/b yang berbeza.	94

SENARAI LAMPIRAN

LAMPIRAN	TAJUK	MUKA SURAT
A1	Data ujikaji ke atas model Tanah Liat Lembut	107
	Jadual 1 – Permukaan Tanah	107
	Jadual 2 hingga 16 – Pola Segiempat	108
	Jadual 17 hingga 28 – Pola Selari	123
A2	Graf-graf beban melawan enapan ke atas model tanah liat lembut	135
B1	Carta Kalibrasi Peralatan (LVDT)	144

BAB 1

PENGENALAN

1.1 Latar Belakang Masalah

Dewasa ini industri pembinaan di Malaysia telah berkembang pesat. Pembangunan negara dari segi struktur dan infrastruktur telah meliputi segenap kawasan di Malaysia. Namun demikian tidak semua kawasan mempunyai profil tanah yang sesuai. Pembangunan infrastruktur adalah meliputi kawasan tanah lembut, kawasan tanah tinggi dan kawasan berpaya.

Kawasan tanah lembut terdiri daripada tanah liat. Tanah liat menjadi permasalahan utama kerana ianya menimbulkan masalah enapan ke atas struktur yang dibina di atasnya. Masalah enapan akan mengakibatkan keretakan, pesongan dan runtuh pada struktur dan infrastruktur. Sifat tanah liat yang menjadi punca kepada masalah enapan timbul dari keupayaan galas.

Justeru itu, bagi mengatasi masalah enapan yang akan menimbulkan kerosakan pada struktur dan infrastruktur, peningkatan keupayaan galas harus ditingkatkan agar stratum tanah dapat menyokong beban yang dikenakan. Oleh yang demikian di dalam masalah pembinaan asas di atas tanah lembut dapat diatasi dengan penggunaan berbagai kaedah dan teknik yang telah diperkenalkan oleh Terzaghi dan Peck 1948. Kaedah tersebut adalah analisis keupayaan galas lapisan terkukuh melapisi tanah lembut (kaedah

penyebaran beban) dan analisis ini telah diperkembangkan lagi oleh Jacobsen *et. al.* 1977.

Namun demikian, dalam kajian terhadap keupayaan galas bagi tanah liat lembut ini, gabungan Buluh dan Geotekstil akan digunakan sebagai tetulang. Keputusan dan rumusan yang akan diperolehi daripada kajian yang dibuat boleh membantu dan memudahkan para jurutera merangka dan menjangka bagi proses rekabentuk pembinaan asas di atas tanah lembut yang menggunakan buluh dan geotekstil sebagai tetulang lapisan kukuh.

1.2 Objektif Kajian

Projek sarjana ini bertujuan untuk memperolehi keupayaan galas beban bagi lapisan tanah lembut yang diperkuuhkan dengan gabungan buluh dan geotekstil sebagai tetulang. Beberapa objektif telah dirangkakan iaitu :

1. Untuk mendapatkan ciri-ciri kejuruteraan bagi kaolin, gentian buluh dan geotekstil.
2. Untuk memodelkan tanah liat lembut dengan menggunakan Kaolin.
3. Untuk mendapatkan nilai keupayaan galas bagi tanah liat lembut bertetulang menggunakan gabungan buluh dan geotekstil.

1.3 Skop Kajian

Kajian ini dijalankan untuk menganalisis penggunaan Buluh dan Geoekstil sebagai tetulang di dalam tanah liat lembut dimana kedua-dua bahan ini berfungsi sebagai penguat tanah. Ia dilakukan menggunakan model yang disediakan di dalam

makmal geoteknik UTM Sekudai. Model-model yang bersaiz (620mmx620mmx1000mm) diperbuat daripada perspek plastik (25 mm tebal) dan besi sebagai pengukuhnya. Kajian ini juga menggunakan lapisan tanah lembut iaitu tanah liat jenis Koalinit dan lapisan pasir yang menjadi lapisan atasnya.

Secara amnya, dua proses ujikaji iaitu proses pengukuhan tanah dan proses ujian beban dilakukan. Buluh dan Geotekstil digunakan sebagai tetulang pengukuh/penguat tanah liat lembut dimana Buluh dan Geotekstil ini akan di letakkan dalam dua bentuk berbeza untuk mendapatkan nilai keupayaan galas.

1.4 Kepentingan Kajian

Kajian ini memainkan peranan penting dalam menentukan kesesuaian bahan yang digunakan untuk memperbaiki keupayaan galas tanah liat lembut . Secara teoritikal juga dapat menghubungkaitkan teori-teori yang dikemukakan oleh Terzaghi (1943), Jacobsen (1977) dan Meyerhof dan Hanna (1980) dengan keputusan makmal serta membuat perbandingan. Di Malaysia terdapat pelbagai kaedah yang digunakan bagi menguatkan tanah liat lembut ini sebagai tapak sesuatu projek.

Analisis kajian ini diharapkan dapat menyumbangkan lebih banyak maklumat mengenai kebaikan penggunaan Buluh dan Geotekstil yang dijadikan sebagai tetulang penguat tanah liat lembut ini. Hasil daripada kajian ini juga mendedahkan sifat-sifat Geotekstil dan Buluh yang dapat menyakinkan lagi penggunaannya di dalam struktur kejuruteraan awam. Secara tidak langsung juga, kajian ini dapat membantu perkembangan teknologi penggunaan geotekstil dan buluh yang dapat meningkatkan kekuatan tanah liat lembut.

RUJUKAN

- ASTM D 2049-69. "Standard Test Method for Relative Density of Cohesionless Soils."
- ASTM. C 702-87. "Standard Practice for Reducing Field Sample of Aggregate to testing Size."
- Balasubramaniam, A.S. and Brenner, R.P.(1981). "Consolidation and Settlement of Soft Clay".Brand, E.W. and Brenner, R.F. " Soft Clay Engineering." New York : Elservier Scientific Publishing Company. 481-566.
- Bell, F.G. (1981). " Engineering Properties of Soil and Rock" Butterworths, 1981.
- Bergado, D.T., Anderson, L.R., Miura,N. Balasubramaniam, S. (1996). " Soft Ground Improvement in Lowland and Other Enviroments" American Society of Civil Engineers.
- British Standard Institution (1990). " British Standard Methods of Test for Soils for civil Engineering Purpose, Part 2 : Classification Test." London :BS 1377.
- British Standard Institution (1990). " British Standard Methods of Test for Soils for civil Engineering Purpose, Part 5 : Compressibility, Permeability and Durability Test." London :BS 1377.
- Bowles,E.(1977). "Foundation Analysis and Design." Mc.Graw-Hill Book Company. Pp 294-298.
- Bowles,E. (1986). "Engineering Properties of Soil and Their Measurement." Mc Graw-Hill Book Company,pp 65-84.
- Brahma, S.P. (1985). "Foundation Engineering." Tata Mc. Graw Hill Publishing Company Ltd.
- BS 8004 (1986)."Methods of Test For Civil Engineering." British Standard Institute.
- Casagrande, A. (1947). "Classification and Identification of Soil." Proc. ASCE, vol 113, pp.901-991.

- Craig, R.F. (1993). " Mekanik Tanah." Terjemahan Soil Mechanics oleh Aminaton Marto, Fatimah Mohd Noor dan Fauziah Kasim, Edisi ke – 4, Unit Penerbitan Akademik, Universiti Teknologi Malaysia.
- Das, B.M., 1985, "Advanced Soil Mechanics", McGraw-Hill, Singapore, 511 p.
- Low, K. S., (1988). "Utilization of Bamboo for Engineering Purposes." Proceeding of the International Bamboo Wokshop. Cochin, India, pp 301-306
- Das, B.M. (1984). " Principle of Foundation Engineering." Wansworth, Inc, Belmond, California 94002, pp 115-116.
- Hanna, A. and El-Rahman M.A.(1990). "Ultimate Bearing Capacity of Triangular Shell Strip Footing on Sand." Journal of Geotechnical Engineering, ASCE. Vol 116 no 12, pp. 1851-1862.
- Hanna, A.M dan Meyerhoff, G.G. (1980) "Design Chart for Ultimate Bearing Capacity Of Foundation on Sand overlaying Soft Clay." Canadian Geotechnical Journal, vol.17, pp 300-303.
- Head, K.H. (1992) " Manual of Soil Laboratory Testing volume 1" Pentech Press, London, pp 761-765.
- Head, K.H. (1992) " Manual of Soil Laboratory Testing volume 3" Pentech Press, London, pp 218-233.
- Huat,B.K, dan Yusoh, A (1991). "Pengenalan Mekanik Tanah." Dewan Bahasa dan Pustaka Kementerian Pendidikan Malaysia,pp 17-40.
- Hussein, A.N. (1997). " Compressibility Prameters of Peninsular Malaysia Soft Soil." Proceeding of the fourth Regional Conference in Geotechnical Engineering (Geitropika 97), Johor Bharu, pp 83-94.
- Jamaludin, A., dan Taha, M.R. (1990). "Some Consolidation Characteristics of Soft Muar Clay." Proceedings of National on Current Geitechnical Engineering ASCE Vol. 116 no 11, pp 1750-1755.
- Kenny, M.J. dan Andrawes, K.Z. (1997) "The Bearing Capacity of Footings on Sand Overlaying Soft Clay." Geotechnical Vol. 47 No. 2, pp. 339-345.
- Maher, M.H. and Ho, Y.C, (1993). "Behavior of Fiber- Reinforced Cemented Sand Under Static and Cyclic Loads." Geotechnical Testing Journal, GTJODJ. Vol.16 no 3, pp 330-338.
- Marto, A., and Khatib, A. (1999). " The Performance of Ribbed Raft Foundation Models in Clay Soil." Proceedings of the 5th Geotechnical Engineering Conference (Geotropic 99), Johor Bharu,pp 177-188.

- Milligan, G.W.E., Jewell, R.A., Houlby, G.T. and Burd, H.J., 1989, "A New Approach to the Design of Unpaved Roads - Part I", *Ground Engineering*, Vol. 22, No. 8, pp. 25-29.
- Miki,H. (1996). " Application of geosynthetics to embankment on soft ground and reclamation using soft soil." Proceedings of the International symposium on earth reinforcement. Fukuoka/Kyushu/Japan,PP 919-942
- Oda, M. and Win, Soe. (1990). " Ultimate Bearing Capacity Test on Sand with Clay Layer." Journal of Geotechnical Engineering, ASCE. Vol 116 no 12, pp 1902 -1907.
- Terzaghi, K. (1943)."Theoretical Soil Mechanics." John Wiley and Sons, New York pp 510
- Terzaghi, K, Peck, R.B and Mesri, G. (1996). " Soil Mechanics In Engineering Practice – Third Edition." Wiley – Interscience Publication, John Wiley & Sons, INC., New York.
- Thammicha, S. (1989). " Bamboo." Proceedings A Workshop on Design and Manufacturing of Bamboo and Rattan Furniture Jakarta, Indonesia, pp 1-12.
- Vesic, A. (1963). "Bearing Capacity of Deep Foundation in Sand." Highway. Rec No.39, Nat, Academy of Sci., Nat. Res Consil. Washington, D.C,pp 112-153.
- Vesic (1973). "Analysis of Ultimate Load of Shallow Foundation." Journal of Soil Mechanics and Foundation Design JSMFD, ASCE, vol 99,SM 1, Jan, pp 45-73.
- Wesly, L.D. (1977). " Mekanik Tanah." Badan Penerbitan Pekerjaan Umum. Jakarta.
- Zakaria, M.L., (1984). "Bahan dan Binaan." Dewan Bahasa dan Pustaka Kuala Lumpur.