

INTERPRETASI HASIL UJI PENETRASI KERUCUT STATIS (CONE PENETRATION TEST/CPT/SONDIR) DI KAWASAN BANDAR UDARA FATMAWATI SOEKARNO, BENGKULU

Hari Dwi Wahyudi¹⁾, Dina Mutia²⁾

¹⁾ Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Widya Dharma
Jl. Ki Hajar Dewantara, Klaten 57438.
Email: hariwahyudi.hdw@gmail.com
²⁾ Praktisi, PT. Penaraya Valencia
Jl. Tebet Raya 126 Kebonbaru, Tebet, Jakarta Selatan
Email: dmsir12.06@gmail.com

Abstract

Soil investigation is carried out to obtain data about the technical properties of the soil, which is then used for consideration in the design and implementation of construction of a structure that stands on it. In addition to obtaining conus penetration resistance (qc), and shear strength resistance (f_s), from the sondir test results also obtained friction ratio (f_r), and total soil friction (T_f), which can be used for interpretation of soil layers. Parameters of soil characteristics include physical and mechanical properties, which are used to analyze the bearing capacity of the soil in supporting the structure above it. Sondir data can be used to obtain mechanical characteristics (such as strength, rigidity and compressibility) of Soil Behavior Type (SBT)

Keywords: CPT, conus, shear strength, friction, total friction, interpretation of soil layers.

Abstrak

Penyelidikan tanah dilakukan untuk mendapatkan data tentang sifat-sifat teknis tanah, yang selanjutnya digunakan untuk bahan pertimbangan dalam keperluan desain dan pelaksanaan konstruksi dari suatu struktur yang berdiri diatasnya. Selain diperoleh data nilai perlwanan penetrasi konus (qc), dan hambatan lekat atau perlwanan geser (f_s), dari hasil uji sondir juga diperoleh data rasio gesekan (f_r), dan geseran total tanah (T_f), yang dapat digunakan untuk interpretasi lapisan tanah. Parameter karakteristik tanah meliputi sifat-sifat fisik dan mekanik, yang digunakan untuk menganalisa kapasitas dukung tanah dalam menopang struktur diatasnya. Data sondir dapat digunakan untuk mendapatkan karakteristik mekanikal (seperti kekuatan, kekakuan dan kompresibilitas) dari tanah ataupun jenis tanah (*Soil Behavior Type*, SBT).

Kata Kunci: CPT, konus, hambatan geser, rasio gesekan, total gesekan, interpretasi lapisan tanah

PENDAHULUAN

Penyelidikan tanah (soil investigation) merupakan bagian awal dari proses yang dilakukan sebelum dimulainya pekerjaan pembangunan suatu struktur bangunan. Penyelidikan tanah dilakukan dengan 2 (dua) cara, yaitu : penyelidikan di lapangan dan pengujian di laboratorium.

Penyelidikan tanah dilakukan untuk mendapatkan data tentang sifat-sifat teknis tanah, yang selanjutnya digunakan untuk bahan pertimbangan dalam keperluan desain dan pelaksanaan konstruksi dari suatu struktur yang berdiri diatasnya. Secara rinci, tujuan penyelidikan tanah adalah :

1. untuk memperoleh informasi awal kondisi tanah dasar, dan mengidentifikasi kemungkinan desain alternatif, serta memungkinkan penyelidikan yang lebih lengkap untuk direncanakan,
2. untuk memperoleh informasi lengkap dari kondisi tanah dalam merencanakan metode perbaikan tanah yang tepat untuk timbunan dan fondasi jembatan serta konstruksi lainnya,
3. untuk menyediakan informasi mengenai kondisi tanah dasar,
4. untuk memperoleh informasi tambahan pada lokasi tertentu untuk mengklarifikasi kondisi tanah, sehingga desain strukturnya menjadi lengkap.

Salah satu metode penyelidikan tanah yang dilakukan di lapangan, adalah : uji penetrasi kerucut statis (*Conus Penetration Test/CPT/Sondir*). CPT merupakan metode yang digunakan untuk menentukan sifat rekayasa geoteknik tanah dan menggambarkan stratigrafi tanah. Saat ini, CPT adalah salah satu metode tanah yang paling banyak digunakan dan diterima untuk penyelidikan tanah di seluruh dunia. Dari metode penyelidikan tanah ini didapatkan nilai perlwanan penetrasi konus (qc) dan hambatan lekat atau perlwanan geser (f_s).

KAJIAN PUSTAKA

Uji Penetrasi Kerucut Statis (Conus Penetration Test/CPT/Sondir)

Selain diperoleh data nilai perlwanan penetrasi konus (qc), dan hambatan lekat atau perlwanan geser (f_s), dari hasil uji sondir juga diperoleh data rasio gesekan (f_r), dan geseran total tanah (T_f), yang dapat digunakan untuk intepretasi lapisan tanah.

- a. Nilai Perlwanan Penetrasi Konus (qc)
Perlwanan penetrasi konus (qc) adalah nilai perlwanan terhadap gerakan penetrasi konus yang besarnya sama dengan gaya vertikal yang bekerja pada konus dibagi dengan luas ujung konus.
- b. Hambatan Lekat Atau Perlwanan Geser (f_s)
Hambatan lekat atau perlwanan geser (f_s) merupakan nilai perlwanan terhadap gerakan penetrasi akibat

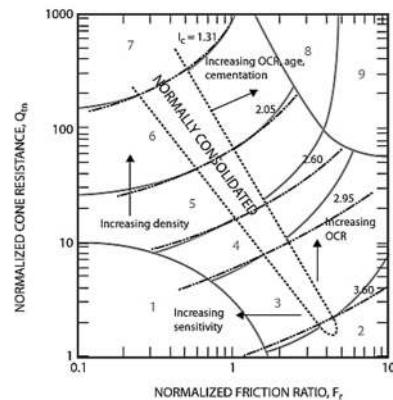
- geseran yang besarnya sama dengan gaya vertikal, yang bekerja pada bidang geser dibagi dengan luas permukaan selimut geser; perlawanannya ini terdiri atas jumlah geseran dan gaya adhesi.
- c. Rasio Geseukan (R_f)
Merupakan nilai yang diperoleh dari perbandingan antara nilai perlawanannya geser dengan nilai perlawanannya penetrasi konus (f_s/q_t), yang dinyatakan dalam persen.
 - d. Geseran Total Tanah (T_f)
Nilai geseran total merupakan nilai tahanan atau tegangan geser maksimum yang dapat ditahan oleh tanah pada kondisi pembebahan tertentu.

Parameter Karakteristik Tanah

Parameter karakteristik tanah meliputi sifat-sifat fisik dan mekanik, yang digunakan untuk menganalisa kapasitas dukung tanah dalam menopang struktur diatasnya. Secara tipikal, tahanan konus tinggi pada pasir dan rendah pada lempung, dan rasio geseukan (R_f) rendah pada pasir dan tinggi pada lempung. Data sondir dapat digunakan untuk mendapatkan karakteristik mekanikal (seperti kekuatan, kekakuan dan kompresibilitas) dari tanah ataupun jenis tanah (*Soil Behavior Type*, SBT). Salah satu metode interpretasi data CPT terhadap karakteristik tanah diusulkan oleh Robertson (1990, diperbarui 2010), sebagai berikut :

a. Klasifikasi Tanah

Klasifikasi tanah bertujuan untuk mengelompokkan tanah menurut berbagai kualitas dan karakteristik. Secara umum sistem klasifikasi tanah yang digunakan dalam rekayasa geoteknik didasarkan pada karakteristik fisik, seperti : ukuran butiran, dan batas – batas plastisitas tanah tersebut. Klasifikasi tanah dengan data CPT yang diusulkan oleh Robertson (1990), berdasarkan pada karakteristik perilaku tanah sehingga sering disebut sebagai sistem klasifikasi jenis perilaku tanah (*Soil Behavior Type*). Perkiraan tentang tipe tanah yang didasarkan pada CPT merujuk kepada *Soil Behavior Type* (SBT) seperti pada Gambar 1.



Zone	Soil Behavior Type	I_c
1	Sensitive, fine grained	N/A
2	Organic soils – clay	> 3.6
3	Clays – silty clay to clay	2.95 – 3.6
4	Silt mixtures – clayey silt to silty clay	2.60 – 2.95
5	Sand mixtures – silty sand to sandy silt	2.05 – 2.6
6	Sands – clean sand to silty sand	1.31 – 2.05
7	Gravelly sand to dense sand	< 1.31
8	Very stiff sand to clavey sand*	N/A
9	Very stiff, fine grained*	N/A

Gambar 1. Grafik profil tipe tanah berdasarkan data CPT (Robertson, 2010).

Untuk menyederhanakan dalam analisa dibuat pembagian zona tipe tanah yang diklasifikasikan dalam suatu index (I_c) sebagai fungsi dari tahanan konus dan rasio gesekan. Nilai I_c dapat dihitung dengan persamaan berikut :

$$I_c = [(3,47 - \log Q_t)^2 + (\log R_f + 1,22)^2]^{0,5} \dots(1)$$

dimana ;

Q_t = tahanan konus ternormalisasi

R_f = rasio gesek

b. Berat Volume Tanah

Material tanah dapat terdiri atas dua atau tiga unsur, yakni butiran, air dan udara. Pada dalam kondisi tanah jenuh terdapat dua unsur, yakni butiran dan air, dan pada tanah yang kering juga hanya terdapat dua unsur yakni butiran dan udara. Sedangkan pada tanah dengan kondisi tak jenuh terdapat tiga unsur, yakni butiran, air dan udara. Masing-masing elemen tanah tersebut (butir, air dan udara), memiliki volume dan berat. Berat volume tanah merupakan perbandingan antara berat butiran tanah (termasuk air dan udara) dibagi dengan volume total tanah. Dalam analisa dapat CPT, nilai berat volume tanah dihitung dengan persamaan sebagai berikut :

$$\gamma/\gamma_w = 0,27 \log R_f + 0,36 \log \left(\frac{q_t}{p_a} \right) + 1,236 \dots(2)$$

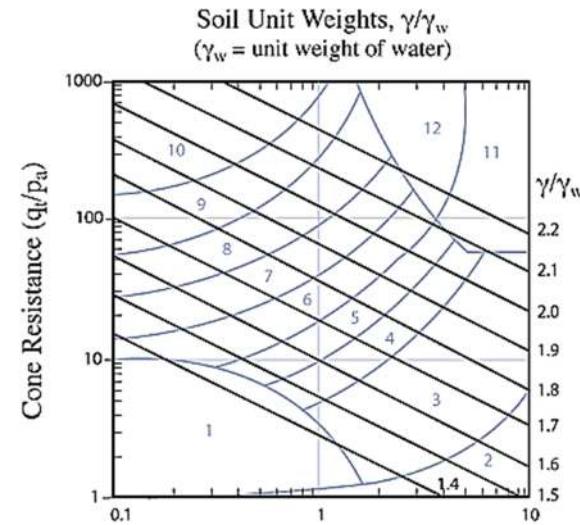
dimana :

R_f = rasio gesekan = $(f_s/q_t) 100\%$

γ_w = berat volume air

q_t = nilai konus terkoreksi

p_a = tekanan 1 atm



Gambar 2. Grafik berat volume tanah berdasarkan data CPT (Robertson, 2010).

c. Kohesi

Kohesi adalah kemampuan tarik menarik antar partikel tanah. Dengan menggunakan asumsi pada kondisi undrained maka untuk tanah lempung $s_u = c_u$.

Hubungan antara tahanan konus dengan su diperlihatkan dalam persamaan berikut ;

$$C_u = \frac{q_c}{N_c} \quad \dots(3)$$

dimana :

$N_c = 14$

q_c = nilai konus

d. Sudut Geser

Sudut geser dalam merupakan sudut yang dibentuk dari hubungan antara tegangan normal dan tegangan geser di dalam material tanah. Sudut geser dalam adalah sudut rekanan yang dibentuk jika suatu material dikenai tegangan atau gaya terhadapnya yang melebihi tegangan gesernya. Semakin besar sudut geser dalam material maka material tersebut akan lebih tahan menerima tegangan luar yang dikenakan terhadapnya. Robertson dan Campanella (1983) menyarankan korelasi untuk memperkirakan puncak sudut geser dengan persamaan:

$$\tan\phi' = \frac{1}{2,68} \left[\log \left(\frac{q_c}{\sigma'_{vo}} \right) + 0,29 \right] \quad \dots(4)$$

dimana :

q_c = nilai konus

σ'_{vo} = tegangan vertikal efektif

e. Permeabilitas

Nilai pendekatan parameter permeabilitas dapat dilakukan dengan menggunakan hasil evaluasi grafik CPT.

Tabel 1. Nilai Perkiraan Permeabilitas

SBT Zone	SBT	Range of k (m/s)	SBT I_c
1	Sensitive fine-grained	3×10^{-10} to 3×10^{-8}	NA
2	Organic soils - clay	1×10^{-10} to 1×10^{-8}	$I_c > 3,60$
3	Clay	1×10^{-10} to 1×10^{-9}	$2,95 < I_c < 3,60$
4	Silt mixture	3×10^{-9} to 1×10^{-7}	$2,60 < I_c < 2,95$
5	Sand mixture	1×10^{-7} to 1×10^{-5}	$2,05 < I_c < 2,60$
6	Sand	1×10^{-5} to 1×10^{-3}	$1,31 < I_c < 2,05$
7	Dense sand to gravelly sand	1×10^{-3} to 1	$I_c < 1,31$
8	*Very dense/ stiff soil	1×10^{-3} to 1×10^{-3}	NA
9	*Very stiff fine-grained soil	1×10^{-2} to 1×10^{-1}	NA

*Overconsolidated and/or cemented

Hubungan antara permeabilitas tanah (k) dengan SBT I_c dalam Tabel 1 direpresentasikan dengan persamaan berikut :

Permeabilitas tanah, k (m/detik)	Keterangan
$k = 10^{(0,952-3,04I_c)}$	$1 < I_c < 3,27$
$k = 10^{(-4,52-1,37I_c)}$	$3,27 < I_c < 4,00$

METODE PENELITIAN

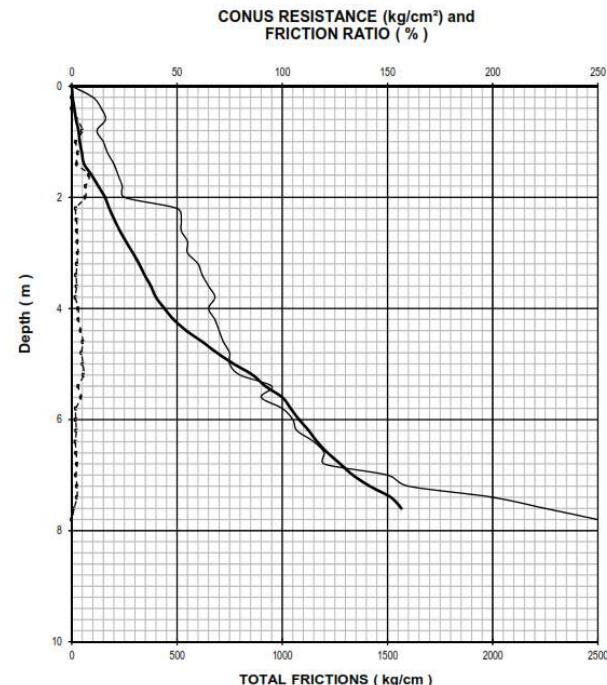
Data yang digunakan dalam analisis ini adalah data hasil penyelidikan tanah Pembangunan Gedung Terminal Bandar Udara Fatmawati Bengkulu. Alat yang digunakan adalah Dutch Cone Penetration Test (CPT) kapasitas 2,5 ton dengan kecepatan penetrasi selama pengujian tidak lebih dari 2 cm/detik. Selanjutnya, analisa

interpretasi data dilakukan dengan menggunakan program bantu Microsoft Excel.

HASIL ANALISA

Data Hasil Penyelidikan Tanah

Penyelidikan tanah dengan metode CPT yang dilakukan pada 3 titik lokasi yang berbeda di kawasan Bandar Udara Fatmawati Soekarno – Bengkulu, adalah sebagai berikut :

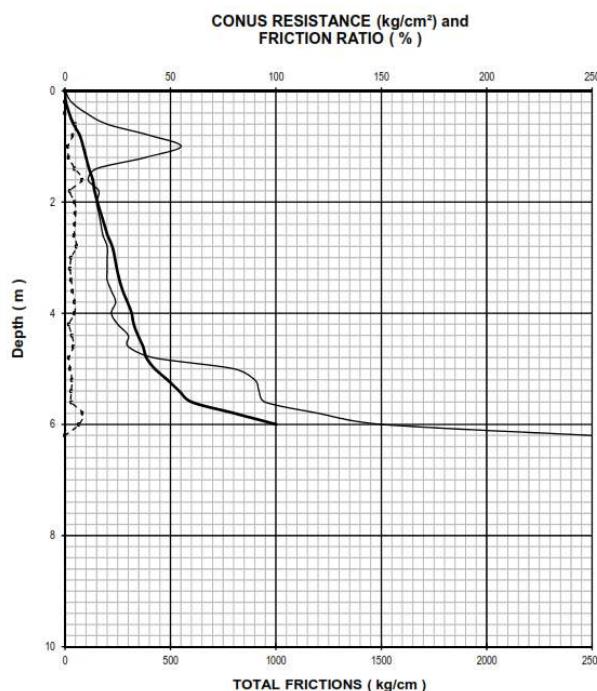


Gambar 3. Grafik penyelidikan tanah CPT titik 1.
(Sumber : Laporan penyelidikan geoteknik, PT. Peneraya)

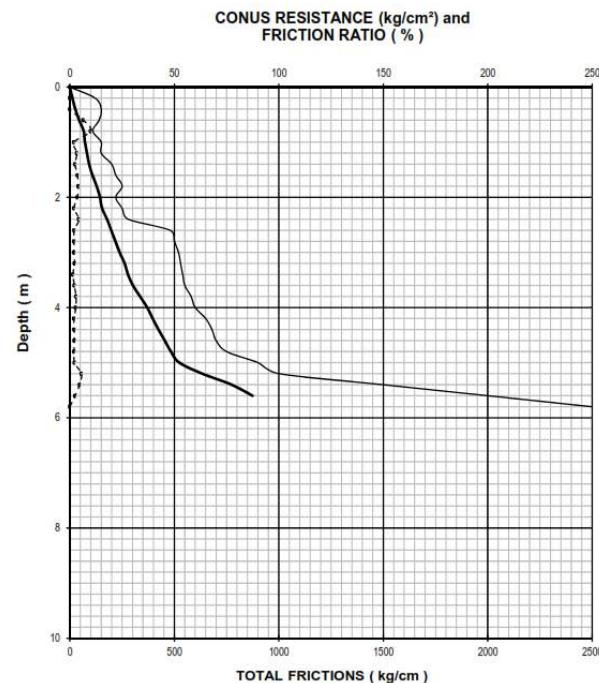
Tabel 2. Hasil Penyelidikan Tanah Dengan CPT Titik 1

Kode Titik CPT	Data Hasil CPT				
	Kedalaman m	q_c kg/cm²	f_s kg/cm²	T_f kg/cm²	R_f %
CPT-1	0,00 s.d 1,00	11,00	3,00	18,00	2,00
	1,00 s.d 2,00	21,00	11,00	87,00	5,00
	2,00 s.d 3,00	48,00	14,00	219,00	3,00
	3,00 s.d 4,00	63,00	15,00	362,00	2,00
	4,00 s.d 5,00	71,00	31,00	591,00	4,00
	5,00 s.d 6,00	91,00	33,00	945,00	4,00
	6,00 s.d 7,00	120,00	38,00	1200,00	2,00
	7,00 s.d 8,00	250,00	40,00	1167,00	2,00

Pada titik CPT- 1, nilai rerata tahanan konus (q_c) pada kedalaman 0,00 s.d 1,00 m dari permukaan tanah sebesar 11,00 kg/cm² yang selanjutnya bertambah hingga nilai 250 kg/cm² pada kedalaman 8,00 m dari permukaan tanah. Nilai perlawan geser (f_s) pada titik CPT-1, mempunyai nilai rerata yang berkisar dari 3,00 s.d 29,00 kg/cm². Nilai geseran total (T_f) yang merupakan kemampuan tanah untuk menahan beban semakin bertambah hingga mencapai nilai rerata 1167,00 kg/cm² pada kedalaman antara 7,00 s.d 8,00 m dari permukaan tanah. Nilai rasio gesek (R_f) pada titik CPT-1, mempunyai nilai $> 1 \%$.



Gambar 4. Grafik penyelidikan tanah CPT titik 2.
(Sumber : Laporan penyelidikan geoteknik, PT. Penaraya)



Gambar 5. Grafik penyelidikan tanah CPT titik 3.
(Sumber : Laporan penyelidikan geoteknik, PT. Penaraya)

Tabel 3. Hasil Penyelidikan Tanah Dengan CPT Titik 2

Kode Titik CPT	Data Hasil CPT				
	Kedalaman m	q_c kg/cm ²	f_s kg/cm ²	T_f kg/cm ²	Rf %
CPT-2	0,00 s.d 1,00	21,00	7,00	37,00	2,00
	1,00 s.d 2,00	25,00	7,00	121,00	4,00
	2,00 s.d 3,00	18,00	8,00	195,00	5,00
	3,00 s.d 4,00	21,00	8,00	271,00	4,00
	4,00 s.d 5,00	38,00	11,00	362,00	3,00
	5,00 s.d 6,00	105,00	51,00	643,00	5,00
	6,00 s.d 6,20	250,00	75,50	501,00	3,00

Pada titik CPT- 2, nilai rerata tahanan konus (qc) pada kedalaman 0,00 s.d 1,00 m dari permukaan tanah sebesar 21,00 kg/cm² yang selanjutnya bertambah hingga nilai 250 kg/cm² pada kedalaman 6,20 m dari permukaan tanah. Nilai perlawanan geser (f_s) pada titik CPT-2, mempunyai nilai rerata yang berkisar dari 7,00 s.d 100,00 kg/cm². Nilai geseran total (T_f) yang merupakan kemampuan tanah untuk menahan beban semakin bertambah hingga mencapai nilai rerata 501,00 kg/cm² pada kedalaman antara 6,00 s.d 6,20 m dari permukaan tanah. Nilai rasio gesek (Rf) pada titik CPT-2, mempunyai nilai > 1 %.

Tabel 4. Hasil Penyelidikan Tanah Dengan CPT Titik 3

Kode Titik CPT	Data Hasil CPT				
	Kedalaman m	q_c kg/cm ²	f_s kg/cm ²	T_f kg/cm ²	Rf %
CPT-3	0,00 s.d 1,00	11,00	6,00	37,00	3,00
	1,00 s.d 2,00	20,00	7,00	104,00	3,00
	2,00 s.d 3,00	38,00	9,00	188,00	3,00
	3,00 s.d 4,00	55,00	13,00	298,00	2,00
	4,00 s.d 5,00	71,00	16,00	442,00	2,00
	5,00 s.d 5,80	250,00	70,00	561,00	3,00

Pada titik CPT- 3, nilai rerata tahanan konus (qc) pada kedalaman 0,00 s.d 1,00 m dari permukaan tanah sebesar 11,00 kg/cm² yang selanjutnya bertambah hingga nilai 250 kg/cm² pada kedalaman 5,80 m dari permukaan tanah. Nilai perlawanan geser (f_s) pada titik CPT-3, mempunyai nilai rerata yang berkisar dari 6,00 s.d 70,00 kg/cm². Nilai geseran total (T_f) yang merupakan kemampuan tanah untuk menahan beban semakin bertambah hingga mencapai nilai rerata 561,00 kg/cm² pada kedalaman antara 5,00 s.d 5,80 m dari permukaan tanah. Nilai rasio gesek (Rf) pada titik CPT-3, mempunyai nilai > 1 %.

Analisa Hasil Penyelidikan Tanah Metode CPT

Nilai tahanan konus (qc) yang merupakan perlawanan ujung sondir yang bersentuhan langsung dengan tanah, terhadap besarnya gaya yang memberikan penetrasi. Nilai tahanan ujung diukur sebagai gaya penetrasi persatuan luas penampang ujung konus (qc). Besarnya nilai ini menunjukkan identifikasi jenis tanah, semakin besar nilai tahanan konus (qc) maka tanah mempunyai butiran partikel yang semakin padat.

Nilai perlawanan geser (f_s) diperoleh dari hasil pengukuran perlawanan ujung konus dan selimut bersama-sama ditekan ke dalam tanah dikurang hasil pengukuran tahanan ujung konus dengan kedalaman penetrasi yang sama. Nilai perlawanan geser (f_s) diukur sebagai gaya penetrasi persatuan luas selimut konus. Nilai perlawanan geser (f_s) digunakan untuk menginterpretasikan sifat-sifat tanah untuk klasifikasi tanah, dimana pada tanah kohesif mempunyai nilai perlawanan geser yang tinggi.

Nilai rasio gesek (R_f) merupakan perbandingan antara gesekan selimut (f_s) dengan tahanan ujung (q_c). Rasio gesek (R_f) dari hasil CPT dapat digunakan untuk membedakan tanah berbutir halus dengan tanah yang berbutir kasar (memperkirakan jenis tanah yang diselidiki).

$R_f < 1\%$; tanah granuler,

$R_f > 1\%$; tanah kohesif.

Parameter Tanah Berdasarkan Interpretasi Data CPT

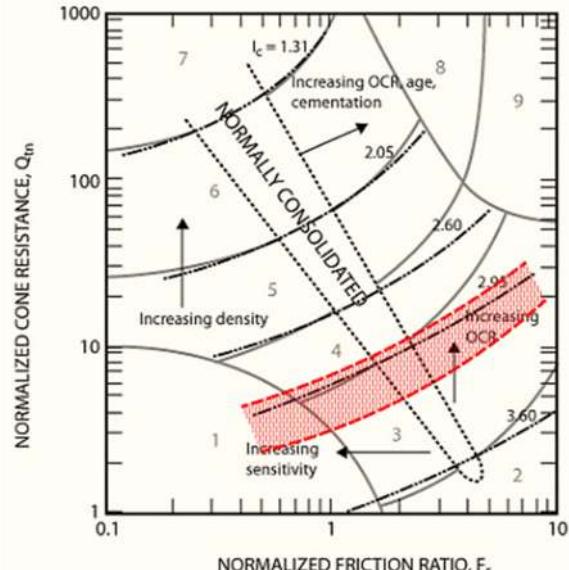
Selanjutnya data hasil penyelidikan tersebut diolah untuk menentukan parameter tanah, yang meliputi : berat volume, kohesi, sudut geser, permeabilitas, dan klasifikasi tanah. Tabel di bawah ini merupakan hasil pengolahan data penyelidikan tanah.

Tabel 5. Hasil Analisa Data Hasil CPT

Kode Titik CPT	Kedalaman m	Hasil Interpretasi Parameter Tanah				
		γ t/m ³	c_u kg/cm ²	φ °	k m/dtk	I_c
CPT-1	0,00 s.d 1,00	1,85	0,80	2,83	2,20E-09	3,21
	1,00 s.d 2,00	1,87	1,46	2,69	2,91E-09	3,16
	2,00 s.d 3,00	1,90	3,44	2,69	5,05E-09	3,09
	3,00 s.d 4,00	1,93	4,46	2,77	7,71E-09	3,02
	4,00 s.d 5,00	1,95	5,06	2,77	1,05E-08	2,97
	5,00 s.d 6,00	1,96	6,49	3,32	1,36E-08	2,92
	6,00 s.d 7,00	1,96	8,54	3,71	1,67E-08	2,89
	7,00 s.d 8,00	1,97	14,07	4,13	2,02E-08	2,85
CPT-2	0,00 s.d 1,00	1,87	2,04	3,37	5,68E-09	3,11
	1,00 s.d 2,00	1,85	2,29	3,27	3,80E-09	3,17
	2,00 s.d 3,00	1,84	1,83	2,85	2,03E-09	3,21
	3,00 s.d 4,00	1,84	2,07	2,52	1,32E-09	3,24
	4,00 s.d 5,00	1,84	3,50	2,54	1,43E-09	3,23
	5,00 s.d 6,00	1,85	11,13	2,79	1,76E-09	3,20
	6,00 s.d 6,20	1,86	17,86	2,73	1,93E-09	3,18
CPT-3	0,00 s.d 1,00	1,83	1,23	3,05	1,88E-09	3,22
	1,00 s.d 2,00	1,83	1,88	3,64	2,20E-09	3,19
	2,00 s.d 3,00	1,85	3,33	3,64	2,44E-09	3,16
	3,00 s.d 4,00	1,87	4,86	3,54	3,23E-09	3,12
	4,00 s.d 5,00	1,89	6,21	3,59	5,09E-09	3,07
	5,00 s.d 5,80	1,90	14,07	3,78	6,89E-09	3,03

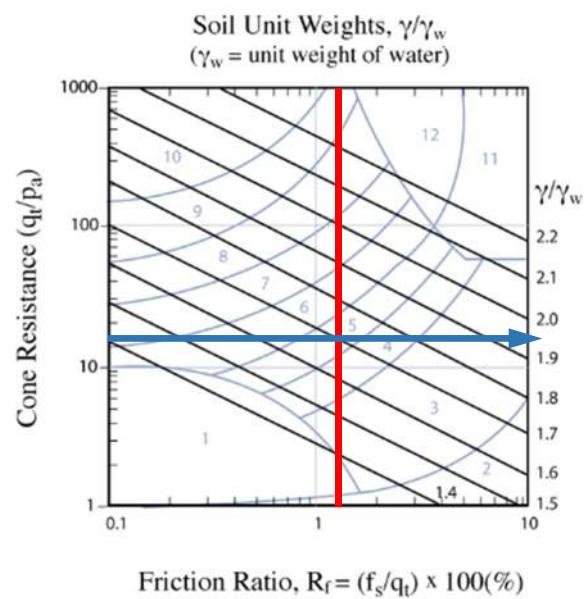
Sumber : Hasil analisa

Nilai index I_c sebagai parameter untuk menentukan klasifikasi tanah berdasarkan perilaku (SBT) dipengaruhi oleh nilai tahanan konus ternormalisasi (q_t) dan nilai rasio gesek (R_f). Nilai index I_c yang semakin tinggi, memberikan deskripsi bahwa tanah tersebut mempunyai butiran yang halus. Hasil analisa dan perhitungan nilai index I_c yang disajikan pada tabel 5, sampai dengan kedalaman 6,00 dari permukaan tanah menunjukkan nilai yang relatif seragam. Nilai index I_c berkisar antara 2,85 sampai dengan 3,24 yang selanjutnya ditunjukkan pada grafik SBT pada Gambar 6.



Gambar 6. Grafik profil jenis tanah berdasarkan index I_c
(Sumber : Hasil analisa)

Pada grafik profil jenis tanah pada Gambar 6 menunjukkan bahwa tanah tersebut termasuk dalam klasifikasi tanah kohesif, dimana kohesifitasnya mempunyai nilai maximum 17,86 kg/cm². Grafik hubungan antara rasio gesek (R_f) dengan tahanan konus (q_c) dan berat volume tanah (γ) ditunjukkan pada Gambar 7. Nilai berat volume tanah (γ) berkisar antara 1,83 t/m³ sampai dengan 1,97 t/m³. Sedangkan nilai sudut gesek tanah (φ) relatif kecil dan seragam dengan nilai kurang dari 5°. Permeabilitas tanah yang merupakan kemampuan tanah untuk mengalirkan air melalui pori – porinya, mempunyai nilai terbesar $2,02 \times 10^{-8}$ m/detik. Nilai permeabilitas yang kecil menunjukkan bahwa tanah mempunyai butiran yang halus dan kepadatan tinggi.



Gambar 7. Grafik profil jenis tanah berdasarkan index I_c
(Sumber : Hasil analisa)

KESIMPULAN

Dari hasil interpretasi hasil penyelidikan tanah metode CPT dengan jenis tanah dan beberapa parameter tanah yang telah dibahas, maka ditarik beberapa kesimpulan sebagai berikut :

1. Hasil penyelidikan tanah dengan CPT pada kedalaman sampai dengan 1,00 m dari atas permukaan tanah memberikan nilai tahanan konus (q_c) berkisar antara 11,00 kg/cm² dan semakin bertambah hingga mencapai nilai 250,00 kg/cm² pada kedalaman di bawah 6,00 m dari permukaan tanah. Nilai perlawanan geser (f_s) mengalami peningkatan yang relatif signifikan pada kedalaman dibawah 5,00 m dari permukaan tanah. Nilai rasio gesek (R_f) cenderung untuk berubah pada tiap – tiap kedalaman, namun nilai rasio gesek yang terjadi relatif stabil pada kisaran > 1 %.
2. Berdasarkan hasil penyelidikan tanah dengan metode CPT didapatkan nilai tahanan konus (q_c), nilai perlawanan geser (f_s), dan nilai rasio gesek (R_f) yang relatif sama, hasil tersebut digunakan untuk menentukan jenis tanah dan beberapa parameter tanah, yaitu ; berat volume, kohesi, sudut gesek, dan permeabilitas.
3. Nilai index I_c , secara umum hasilnya mempunyai nilai yang sama terhadap titik CPT yang berbeda namun masih dalam kawasan penyelidikan yang sama. Hal ini menunjukkan bahwa jenis tanah yang diselidiki cenderung seragam.
4. Berdasarkan nilai index I_c , tanah yang diselidiki mempunyai butiran yang relatif halus dan termasuk dalam klasifikasi tanah lempung.
5. Hasil analisa menunjukkan bahwa tanah yang dilakukan penyelidikan termasuk dalam klasifikasi jenis tanah lempung dengan nilai sudut gesek dan permeabilitas yang relatif kecil.
6. Disarankan untuk membandingkan kajian interpretasi hasil penyelidikan tanah metode CPT ini dengan hasil pengujian contoh tanah di Laboratorium dan dibandingkan pula dengan kajian hasil penyelidikan tanah metode SPT.

update". www.nrcresearchpress.com, published 14 July 2018. Diunduh, 18 Agustus 2018.

Tim Geoteknik, (2017), Laporan Soil Investigation Bandar Udara Fatmawati Soekarno, PT. Penaraya Valencia, Jakarta.

Wesley, L.D., (2011), *Mekanika Tanah*, Penerbit ANDI, Jakarta.

Ucapan Terima Kasih

Ucapan terimakasih disampaikan kepada Ibu Ne'imah Baidani, S.T. dari PT. Penaraya Valencia, sebagai ketua pelaksana tim penyusun rencana teknis terinci Bandar Udara Fatmawati Soekarno, Bengkulu.

DAFTAR PUSTAKA

- Apriyono, A., (2017), "Soil Classification Based on Cone Penetration Test (CPT) Data in Western Central Java", Engineering International Conference (EIC 2017), AIP Publishing, 2018. Diunduh, 18 Agustus 2018.
- Hardiyatmo, H.C, (2006), *Mekanika Tanah 1*, Gadjah Mada University Press, Yogyakarta.
- Robertson, P.K., (2012), *Guide to Cone Penetration Testing*, Gregg Drilling & Testing, Inc., California.
- Robertson, P.K., "Cone Penetration Test – best soil behavior type (SBT) classification system – an