

# Soil Improvement:

## PVD Preloading, Vacuum, Dynamic Compaction, Stone Column, Rigid Inclusion

1

<p><b>NAMA DAN KONTAK</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>• Nama : Marcello Djunaidy</li> <li>• Telp / WA : 0815 1904 8800</li> <li>• Email : <a href="mailto:marcello@eotekindo.com">marcello@eotekindo.com</a> <a href="mailto:mdjunaidy@gmail.com">mdjunaidy@gmail.com</a></li> </ul> <p><b>PENDIDIKAN</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>• S1 Teknik Sipil - Universitas Parahyangan (1995-1999)</li> <li>• S2 Geoteknik - Universitas Parahyangan (1999-2001)</li> </ul> <p><b>PENGALAMAN KERJA</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>• 2001-2007 : Terlibat dalam pelaksanaan proyek konstruksi.</li> <li>• 2007-sekarang : Terlibat lebih dari 60 proyek perbaikan tanah (PT. Geoteknido &amp; Geoharbour).</li> </ul> <ul style="list-style-type: none"> <li>• Golf Island dan PIK2, Pantai Indah Kapuk, Jakarta.</li> <li>• Tol Palindra, Sumatera Selatan.</li> <li>• Bandara Kulonprogo, Yogyakarta.</li> <li>• Bandara Neuraj Rai, Bali.</li> <li>• Kereta Cepat Jakarta-Bandung.</li> </ul>	 <p><b>PROFIL</b></p> <p><b>GEOTEKINDO</b> GROUND IMPROVEMENT SPECIALISTS</p>
--	--

2

The map illustrates several geotechnical projects across Indonesia:

- Kijing Terminal** and **Pertamina Lawe-Lawe Terminal** (circled in red)
- Serulla Geothermal Power Plant**
- Tarahan Port**
- PIKAJ**
- Yogyakarta International Airport**
- Jakarta - Bandung High Speed Railway**
- Ngurah Rai International Airport**
- Kayu Agung - Palembang - Betung Toll Road**

Geotechnical services provided are:

- Soil Preloading / Vacuum Consolidation
- Dynamic Compaction / Vibroflotation
- Boredpile
- CFG Pile / Stone Column
- Deep Cement Mixing / Grouting

•

## Daftar Isi

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- Identifikasi jenis tanah.
- Pilihan metode perbaikan tanah.
- Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).
  - Konsep prapembebanan dan PVD.
  - Prapembebanan dengan tanah.
  - Prapembebanan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Column.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

4

## Daftar Isi

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- Identifikasi jenis tanah.
- Pilihan metode perbaikan tanah.
- Perbaikan tanah dengan prapembebaan (preload).
  - Konsep prapembebaan dan PVD.
  - Prapembebaan dengan tanah.
  - Prapembebaan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Column.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

5

1

An aerial photograph of a highway under construction in Sumatra Selatan. The highway is a multi-lane road with a concrete barrier in the center. On the left side, there is a large, green, grassy embankment. Construction equipment, including several orange cranes, is visible on the right side of the highway. A yellow arrow points from the text in the slide to one of the cranes. The sky is clear and blue.

7

**Penurunan tanah jangka panjang**

Kerusakan jalan dan infrastruktur pada area industri akibat terjadinya perbedaan penurunan.

Kasus: Kalimantan Timur (atas)



8

## Negative Skin Friction

9

The slide features a central title 'Likuifaksi' in a large, bold, black font. To the left of the title is a decorative graphic consisting of a blue vertical bar and a series of horizontal blue dots above it. To the right of the title is a grid of nine smaller images. The top row shows two images: the left one is an aerial view of a multi-story apartment building with significant ground-level damage, and the right one is a white, two-story building with extensive structural damage and debris. The middle row shows two images: the left one is a close-up of a collapsed concrete bridge pier, and the right one is a tall residential building tilted at an angle. The bottom row shows three images: the left one is a view of a collapsed bridge over a river, the middle one is a group of people standing next to a severely damaged white car, and the right one is an aerial view of a large stadium or arena with its roof partially collapsed.

10

## Daftar Isi

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- **Identifikasi jenis tanah.**
- Pilihan metode perbaikan tanah.
- Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).
  - Konsep prapembebanan dan PVD.
  - Prapembebangan dengan tanah.
  - Prapembebangan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Column.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

11



SILT AND CLAY (ML, CH, CL, UC, MUC, CHG, PL)						
CONSISTENCY	FIELD TEST	SFS (below 150mm)	SPT (N)	St. (kPa)	UCS (post-removal, kPa)	CPT (kPa)
Very Soft	Easily penetrated 40mm by thumb. Excavates between fingers when squeezed	< 1	< 2	< 12	< 25	0~180
Soft	Easily penetrated 10 mm by thumb. Can be penetrated by light finger pressure	1~1.5	2~4	12~25	25~50	180~375
Medium Stiff	Impression made with moderate effort cannot be removed by fingers	1.5~3	4~8	25~50	50~100	375~750
Stiff	Slight impression made by thumb, cannot be removed by fingers	3~6	8~15	50~100	100~200	750~1500
Very Stiff	Very tough, resistant to thumb nail	7~12	15~30	100~200	200~600	1500~3000
Hard	Brittle, indented with difficulty by thumb nail	> 12	> 30	> 200	> 400	> 3000

1

SAND (SW, SP, SM, SC)					
DENSITY	FIELD TEST	DCP (Bulwet/ 150mm)	SPT (N)	RELATIVE DENSITY (%)	CPT q, (Mpa)
Very Loose	Early penetrated with 13mm reinforcing rod pushed by hand. Can be excavated with a spade; 50mm wooden peg can be driven easily	0 – 1	< 4	< 15	0 – 2
Loose	Early penetrated with 13mm reinforcing rod pushed by hand. Can be excavated with a spade; 50mm wooden peg can be driven easily	1 – 3	4 – 10	15 – 35	4 – 5
Medium Dense	Penetrated with 13mm reinforcing rod driven with 2kg hammer – hard shoveling	3 – 8	10 – 30	35 – 65	5 – 15
Dense	Penetrated 300mm with 13mm reinforcing rod driven with 2kg hammer, requires pick for excavation; 50mm wooden peg hard to drive	8 – 15	30 – 50	65 – 85	15 – 25
Very Dense	Penetrated 300mm with 13mm reinforcing rod driven with 2kg hammer	> 15	> 50	> 85	> 25

13

Ratio  $q_c$  vs N

$q_c = 60 \text{ kN}$ ,  $N = 15 \text{ blows/foot}$ ,  $1 \text{ bar} = 100 \text{ kPa}$

Mean grain size, $D_{10}$ , mm	Clayey silts & silty clay	Sandy silt & silt	Silty sand	Sand
0.001	1.0	1.0	1.0	1.0
0.002	1.0	1.0	1.0	1.0
0.005	1.0	1.0	1.0	1.0
0.01	1.0	1.0	1.0	1.0
0.02	1.0	1.0	1.0	1.0
0.05	1.0	1.0	1.0	1.0
0.1	1.0	1.0	1.0	1.0
0.2	1.0	1.0	1.0	1.0
0.5	1.0	1.0	1.0	1.0
1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
2.0	1.0	1.0	1.0	1.0
5.0	1.0	1.0	1.0	1.0
10.0	1.0	1.0	1.0	1.0
20.0	1.0	1.0	1.0	1.0
50.0	1.0	1.0	1.0	1.0
100.0	1.0	1.0	1.0	1.0

Variation of  $q_c/N$  with mean grain size (Robertson et al., 1983).

14

15

PROBLEM	THEORETICAL BASIS	Possible Causes
Bearing Capacity Failure	Applied pressure is higher than ultimate bearing capacity of soil	Long/short soil Small loading area High applied pressure Soil saturation Highly compressible soil Large loading area Large crease deformation
Large total and differential settlements	Particle re-arrangement or low soil stiffness	High earth structures High water head High water pressure High ground water table Large load Large loading area Large crease deformation
Inability (sliding, overturning, slope failure)	Shear stress is higher than shear strength; driving force is higher than resisting force Driving force = weight of soil times moment is higher than resisting moment	High earth structures High water head High water pressure Earthquake Soft foundation soil High surcharge High water head High water pressure Earthquake
Collapse	Effective stresses becomes zero due to increase of passive pore water pressure	Loose soil Loose soil Loose soil High ground water table High water head Permeable soil
Ground heave	Swelling pressure is higher than applied pressure	Expansive soil Running water High water head High water pressure High ground water table High water head Permeable soil
Erosion	Shear stress induced by water is higher than shear strength of soil	High water head High water pressure High ground water table High water head Permeable soil
Seepage	Darcy's law	High water head Permeable soil

16

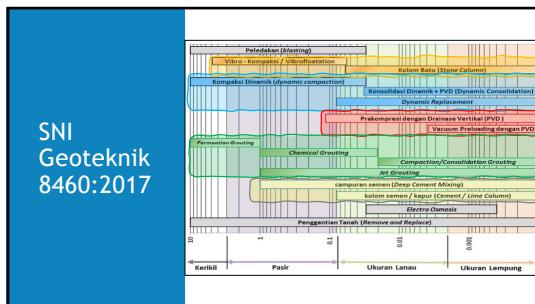
## Daftar Isi

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- Identifikasi jenis tanah.
- **Pilihan metode perbaikan tanah.**
- Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).
  - Konsep prapembebanan dan PVD.
  - Prapembebanan dengan tanah.
  - Prapembebanan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Columnn.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

17

- Pemilihan metode perbaikan tanah tergantung dari Jenis dan sifat tanah bawa, ketersediaan material setempat dan pengalaman di masa lampau
- Metode perbaikan tanah secara luas dapat dibagi dalam 2 kelompok :
  - > **Kategori Pertama**, adalah teknik yang membutuhkan material lain atau penggunaan perkutan:
    - Kolom kuak dengan material granular (stone column, dynamic replacement).
    - Element tipe yang tidak mencapai lapisan keras (rigid inclusion, Creep piles).
    - Pengamparan dengan bahan kimia atau semen (deep cement mixing, lime stabilization).
  - > **Kategori Kedua** adalah teknik yang memperkuat tanah itu sendiri :
    - Prapembetahan tanah (Sulf Preloading).
    - Vacuum vacuum (Vacuum Preloading).
    - Dewatering Consolidation.
    - Electro Osmosis.
    - Vibriflotation.
    - Dynamic Compaction.

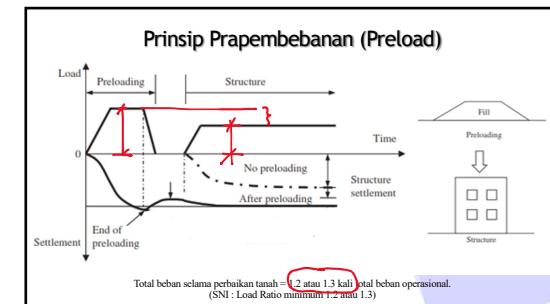
18



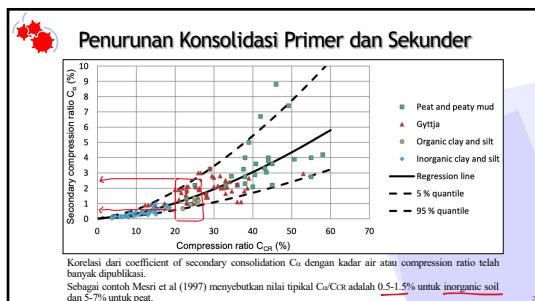
19

Daftar Isi

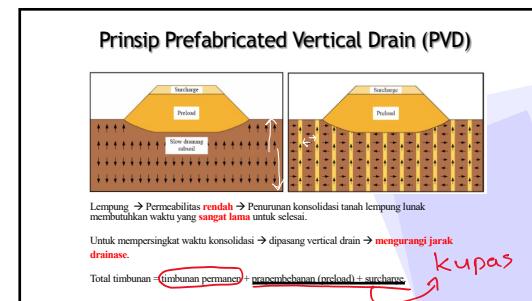
- Potensi masalah pada tanah lunak.
  - Identifikasi jenis tanah.
  - Pilihan metode perbaikan tanah.  
  - Perbaikan tanah dengan prapembeban (preload).
    - Konsep prapembeban dan PVD.
    - Prapembebaan dengan tanah,
    - Prapembebaan dengan vacum,
  - Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction
  - Perbaikan tanah dengan Stone Column,  
  - Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
    - Konsep kerja Rigid Inclusion.
    - Pilihan metode pelaksanaan.



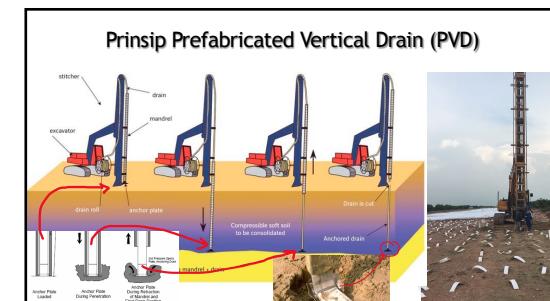
21



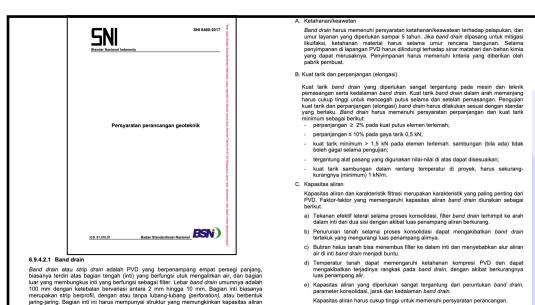
22



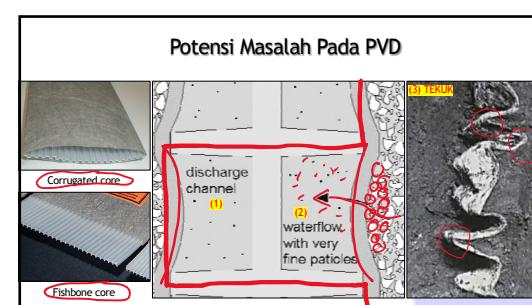
23



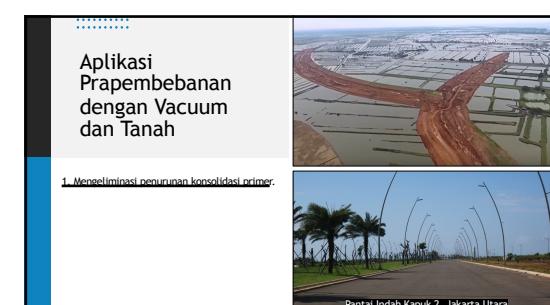
24



25



20



2

**Aplikasi Prapembebanan dengan Vacuum dan Tanah**

2. Meningkatkan perbedaan penurunan pada yang diperbaiki.

Tanah asli  
Differential settlement

Deep Cement Mixing Pile (DCP) tidak cukup tebal, terjadi punching.

Wujiang Municipal Road Projects, China

Prapembebanan vacuum

28

**Aplikasi Prapembebanan dengan Vacuum**

3. Meningkatkan kuat geser tanah:

- Meningkatkan stabilitas galan.

PLTU III, Teluk Naga, Tangerang, Banten (2009)

Sebelum perbaikan tanah

Sesudah perbaikan tanah

29

**Aplikasi Prapembebanan dengan Vacuum dan Tanah**

3. Meningkatkan kuat geser tanah:

- Meningkatkan stabilitas timbunan.

Konstruksi final (Lake Area, PIK2, Jakarta Utara)

Tanah asli

Tanpa perbaikan tanah

Dengar perbaikan tanah

30

**Aplikasi Prapembebanan dengan Vacuum dan Tanah**

3. Meningkatkan kuat geser tanah:

- Kapastitas lateral tiang pancang yang lebih baik.

PLTU Teluk Naga, Banten.

Backfill soil  
Original marine clay

31

**Aplikasi Prapembebanan dengan Vacuum**

4. Meningkatkan parameter material urug dari hasil dredging.

Dalian International Port, China

Urugan pasir 40 cm  
Geotextile dan bambu sebagai separator

Hasil dredging yang sudah dipulihkan

32

Potensi masalah pada tanah lunak.

Identifikasi jenis tanah.

Pilihan metode perbaikan tanah.

Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).

- Konsep prapembebanan dan PVD.
- Prapembebanan dengan tanah.
- Prapembebanan dengan vacuum.

Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.

Perbaikan tanah dengan Stone Column.

Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.

- Konsep kerja Rigid Inclusion.
- Pilihan metode pelaksanaan.

**Daftar Isi**

33

**Konsep Prapembebanan dengan Tanah**

Type	Total stress	Initial /boundary condition	Process	Effect
Vertical drain with surcharge	$\sigma \uparrow (\Delta\sigma)$	$u \uparrow (\Delta u)$	$\Delta u \rightarrow \sigma'$	$\sigma' \uparrow$ $(\Delta u \approx \Delta\sigma)$

$$\sigma = u + \sigma'$$

34

**Konsep Prapembebanan dengan Tanah**

Pros:

- Mudah dikonstruksi dan dipahami.
- Tanah sebagai preload.
- Minim biaya tambahan pada konsolidasi yang lama.
- Cons:

  - Material tanah yang banyak sebagai timbunan.
  - Timbunan di atas tanah lunak menghadapi masalah stabilitas lerenge → timbunan bertahap dan beban kontra/counterweight.
  - Material timbunan yang hilang sebagai kompensasi atas pergerakan lateral.

Excess PWP

1	0 - 20 -100 kPa
2	20 - 50 -150 kPa
3	50 - 100 -200 kPa
4	100 - 150 -250 kPa
5	150 - 200 -300 kPa
6	200 - 250 -350 kPa
7	250 - 300 -400 kPa
8	300 - 350 -450 kPa
9	350 - 400 -500 kPa
10	400 - 450 -550 kPa
11	450 - 500 -600 kPa
12	500 - 550 -650 kPa
13	550 - 600 -700 kPa
14	600 - 650 -750 kPa
15	650 - 700 -800 kPa
16	700 - 750 -850 kPa
17	750 - 800 -900 kPa
18	800 - 850 -950 kPa
19	850 - 900 -1000 kPa
20	900 - 950 -1050 kPa
21	950 - 1000 -1100 kPa
22	1000 - 1050 -1150 kPa
23	1050 - 1100 -1200 kPa
24	1100 - 1150 -1250 kPa
25	1150 - 1200 -1300 kPa
26	1200 - 1250 -1350 kPa
27	1250 - 1300 -1400 kPa
28	1300 - 1350 -1450 kPa
29	1350 - 1400 -1500 kPa
30	1400 - 1450 -1550 kPa
31	1450 - 1500 -1600 kPa
32	1500 - 1550 -1650 kPa
33	1550 - 1600 -1700 kPa
34	1600 - 1650 -1750 kPa
35	1650 - 1700 -1800 kPa
36	1700 - 1750 -1850 kPa
37	1750 - 1800 -1900 kPa
38	1800 - 1850 -1950 kPa
39	1850 - 1900 -2000 kPa
40	1900 - 1950 -2050 kPa

Improvement Area Soil Pressing 600 kPa

Embankment Settlement Lateral displacement

35

Potensi masalah pada tanah lunak.

Identifikasi jenis tanah.

Pilihan metode perbaikan tanah.

Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).

- Konsep prapembebanan dan PVD.
- Prapembebanan dengan tanah.
- Prapembebanan dengan vacuum.

Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.

Perbaikan tanah dengan Stone Column.

Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.

- Konsep kerja Rigid Inclusion.
- Pilihan metode pelaksanaan.

**Daftar Isi**

36



**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

3. Drainase Vertikal (PVD)

- Spesifikasi dapat mengacu SNI Geoteknik.
- Jarak PVD yang optimal adalah antara 0.7-1.3m (China Code)



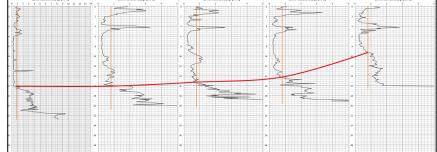
Tol KAPB, Sumatera Selatan

46

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

3. Drainase Vertikal (PVD)

Jarak CPT atau SPT harus **cukup dekat** untuk menggambarkan kondisi perlapisan tanah.



47

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

4. Drainase Horisontal (PHD)

3 pilihan sistem PHD:

1. Ada lapisan pasir setebal 40-50cm dengan permeabilitas tidak kurang dari  $5 \times 10^{-3} \text{ cm/s}$  dengan kandungan lempung < 5%.  
→ PHD dengan grid 3-6m x 20-30m.



Pelabuhan Trisakti, Kalimantan Selatan  
Sinarmas Pulp & Paper, Sumatera Selatan  
PLTU Teluk Naga, Serang  
Tol Palindra, Sumatera Selatan

48

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

4. Drainase Horisontal (PHD)

2. Material pasir sulit diperoleh dan atau memiliki kadar lempung yang tinggi.  
→ Sand ditch PHD dengan grid 1m (jarak PVD) x 6m (setiap 6 titik PVD)





PLTU Babelan, Bekasi  
Pantai Indah Kapuk 2, Jakarta Utara

49

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

4. Drainase Horisontal (PHD)

3. Material pasir tidak tersedia:  
→ Sistem PHD tertutup menggunakan selang karet perkutuan kawat baja dengan grid 2m (jarak 2 PVD) x 15-20 (setiap 15-20 titik PVD)





PLTU Java 7, Serang  
Tol PPKA, Sumatera Selatan  
Tol PBTR, Jawa Barat

50

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

4. Drainase Horisontal (PHD)

Dalam kondisi tertentu, PHD tetap dibutuhkan meskipun sudah ada lapisan pasir drainase.



China Project reference

51

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

5. Geotextile dan Geomembrane

- Geotextile digunakan untuk melindungi geomembrane di benda di permukaan tanah yang dapat merusak geomembrane.
- Direkomendasikan menggunakan 2 lapis geomembrane sebagai antisipasi terjadinya kebocoran pada saat pelaksanaan vacuum.




Terminal Kijing, Kalimantan Barat

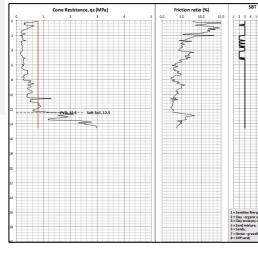
PLTU Babelan, Bekasi

52

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

6. Penguncian Geomembrane

- Penguncian geomembrane di sekitaran area vacuum harus dipastikan tidak mengalami kebocoran.
- Ujung geomembrane tertanam tidak kurang dari 0,5m dalam lapisan kedap.



53

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

6. Penguncian Geomembrane

- Penguncian geomembrane di sekitaran area vacuum harus dipastikan tidak mengalami kebocoran.
- Ujung geomembrane tertanam tidak kurang dari 0,5m dalam lapisan kedap.



Terminal Kijing, Kalimantan Barat

54

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
6. Penguncian Geomembrane

Apabila terdapat lensa pasir pada area vacuum maka harus dibuat dinding kedap berupa sealing ditch (max 6m) atau sealing wall untuk memotong lapisan pasir tersebut.

55

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
6. Penguncian Geomembrane

Apabila terdapat lensa pasir pada area vacuum maka harus dibuat dinding kedap berupa sealing ditch (max 6m) atau sealing wall untuk memotong lapisan pasir tersebut.

56

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
6. Penguncian Geomembrane

Apabila terdapat lensa pasir pada area vacuum maka harus dibuat dinding kedap berupa sealing ditch (max 6m) atau sealing wall untuk memotong lapisan pasir tersebut.

57

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
6. Penguncian Geomembrane

Toi KAPB, Sumatera Selatan

58

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
7. Instrumentasi

- Settlement plate: mengukur total penurunan.
- Vacuum gauge: mengukur tekanan vacuum pada lapisan atas.
- Piezometer: mengukur tekanan air pori pada kedalaman tanah.
- Extensometer: mengukur kompresi pada lapisan-lapisan yang di vacuum.
- Inclinometer: mengukur pergerakan tanah lateral.

59

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
8. Instalasi sistem vacuum & proses

- Kapasitas pompa dan area coverage-nya harus dipastikan memadai.
- Saat air-intake pompa di tutup maka tekanan vacuum pada pompa tidak boleh kurang dari 96kPa (National Code untuk Vacuum JTS 147-2-2009).

Sistem pompa desentralisasi:

- Kapasitas per pompa minimum 7.5kW
- Coverage area per pompa 900-1.100m²

(National Code untuk Vacuum JTS 147-2-2009)

60

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
8. Instalasi sistem vacuum & proses

Sistem pompa sentralisasi:

- Coverage area per set pompa 10.000-40.000m²
- Vacuum didistribusikan melalui primary dan secondary separator tank.

61

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
9. Timbunan saat proses vacuum

- Peningkatan tanah dilitian dapat dilakukan sesudah tekanan vacuum mencapai 80kPa dan stabil (umumnya tidak kurang dari 10 hari).
- Geomembrane harus dilindungi dengan geotextile terlebih dahulu.

62

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**  
9. Timbunan saat proses vacuum

Setelah penimbunan timbunan baru akan mencegah penurunan yang baru sehingga proses konsolidasi akan semakin lama.

63

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

9. Timbunan saat proses vacuum

Limitasi:

- Pergerakan lateral (inclinometer) tidak lebih dari 5mm/hari ke arah luar.
- Settlement tidak lebih dari 30mm/hari.

64

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

10. Proses Vacuum

Apabila ada struktur yang sensitif terhadap pergerakan lateral, analisa yang lebih detail harus dilakukan untuk menentukan jarak aman. Gambar disamping menunjukkan retakan pada area PIK2 (Indra Jaya) yang terjadi dengan area vacuum (merah) yang terjadi pada hari ke 68 sejak vacuum dimulai. Jarak retakan dari batas vacuum adalah sekitar 8-9m.

65

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

11. Proses Vacuum Selesai

Proses vacuum umumnya dianggap selesai apabila derajat konsolidasi sudah mencapai 90% dengan menggunakan metode Asoaka. Untuk mengakomodir pengaruh dari perubahan sedotan terhadap perhitungan penurunan sedotan, diajukan menggunakan kurva nemunung menelak berlatar akhir.

66

**Tahap Pelaksanaan Prapembebanan Vacuum:**

12. Penyelidikan tanah Pasca Vacuum

Penyelidikan tanah pasca vacuum perlu dilakukan untuk mengetahui perubahan parameter tanah.

- Uji CPT (CPTe atau CPTu) dan Uji Vane Shear (VST) umum digunakan.
- Korelasi antara nilai  $q_c$  dari CPT dan  $S_u$  dari VST dapat diidentifikasi.

67

## Daftar Isi

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- Identifikasi jenis tanah.
- Pilihan metode perbaikan tanah.
- Perbaikan tanah dengan prapembebanan (preload).
  - Konsep prapembebanan dan PVD.
  - Prapembebanan dengan tanah.
  - Prapembebanan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Column.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

68

### KONSEP DASAR DYNAMIC COMPACTION

- Menjatuhkan hammer (12-40ton) dari ketinggian tertentu (10-40m) secara berulang (7-15 kali pertik).
- Energi tumbukan akan menggeser partikel pasir sehingga menjadi lebih padat.
- Umumnya dilakukan dalam 3 phase dimana phase pertama adalah phase dengan jumlah energi terbesar dan bertujuan memadatkan bagian dalam / bawah sedangkan phase ketiga menggunakan energi kecil untuk memadatkan bagian atas.

69

### Aplikasi dan Kesesuaian

Sesuai untuk :

- Material granular.
- Lauar dengan plasticity index kurang dari 8
- Lauar lempungan dengan saturasi tinggi (dikombinasikan dengan PVD atau vacuum)

Aplikasi :

- Menyalurkan daya dukung tanah
- Mengurangi penurunan tanah pasca perbaikan.
- Mitigasi likufaksi

70

### Keunggulan dan Keterbatasan

#### Keunggulan:

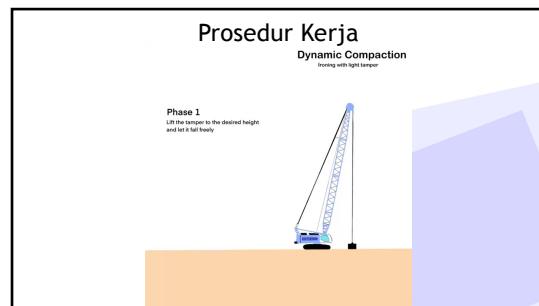
- Biaya rendah.
- Waktu konstruksi relatif singkat.
- Efektif untuk pemadatan material granular lepas dengan fine content kurang dari 15%.
- Dapat digunakan pada geomaterial yang tidak seragam untuk memperoleh lapisan yang lebih bersifat seragam dan lebih kuat.
- Peralatan sederhana : Crane khusus DC and Hammer.

71

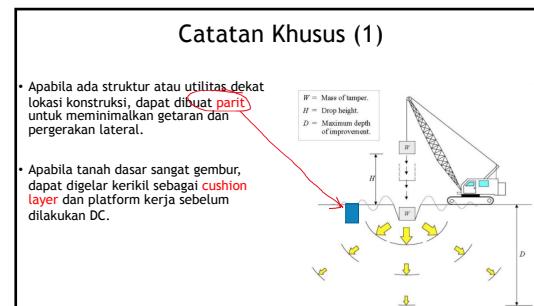
#### Keterbatasan:

- Kedalaman perbaikan yang terbatas (8m).
  - Untuk kedalaman lebih dari itu akan dibutuhkan peralatan khusus.
  - Kurang efektif untuk memperbaiki tanah lempungan yang jenit.
  - Perlu dipastikan excess pore water terdisipasi sebelum tumbukan berikutnya. Drainase waktu tunggu dan instrumentasi akan dibutuhkan.
  - Adanya gangguan suara, vibrasi dan pergerakan lateral ke lingkungan sekitar (dalam jarak terbatas).
  - Proses penumbukan dapat menyebabkan ada partikel tanah yang terlepas.

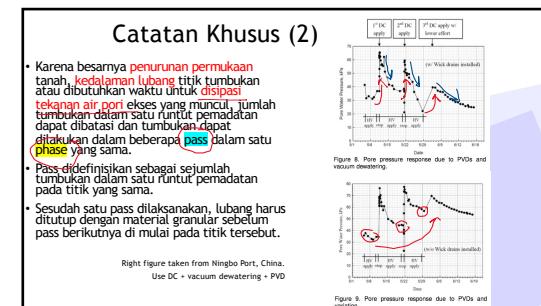
72



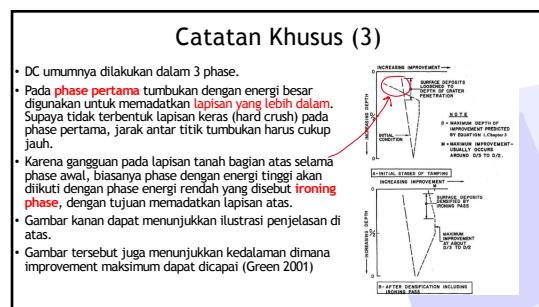
73



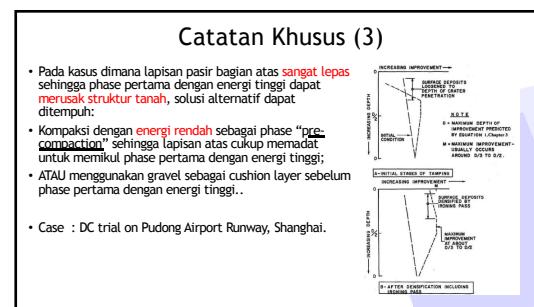
74



75



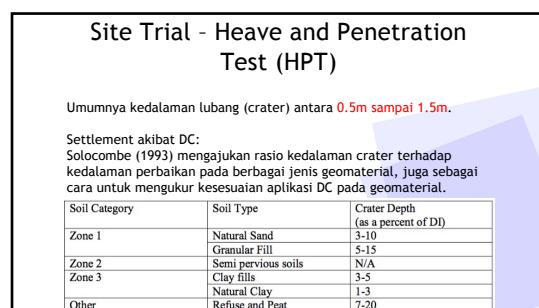
76



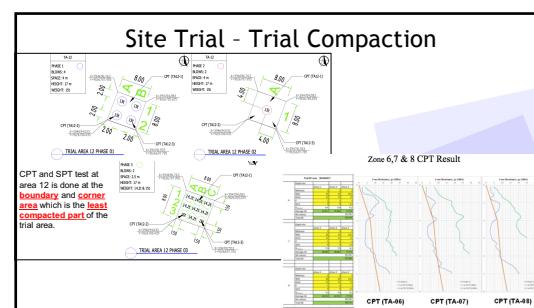
77



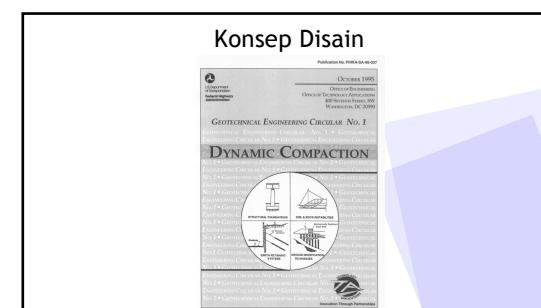
78



79



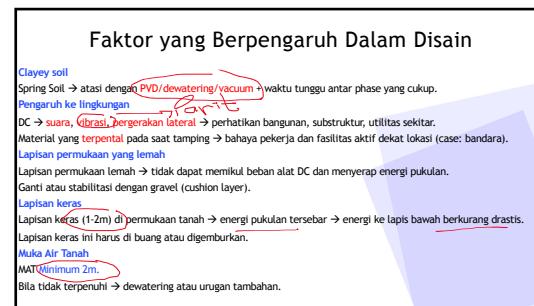
80



81



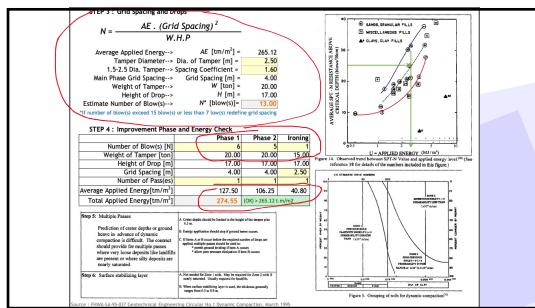
82



83

DYNAMIC COMPACTION CALCULATION SHEET	
Based on the Soil Test Value PT. Geotekindo	
Project :	
Zone :	
Location :	
Client :	
Date :	
Table 1: Recommended values for different soil types	
Soil Type	High
Medium Soil Depth	0.5
Low	0.1-0.4
Very Soft Soil Depth	High
Medium	0.1-0.4
Low	0.1-0.4
Soft Soil Depth	High
Medium	0.1-0.4
Low	0.1-0.4
Medium Soil Depth	High
Low	0.1-0.4
Very Soft Soil Depth	High
Medium	0.1-0.4
Low	0.1-0.4
Design Improvement Thickness ( $D$ ) [m] : 5.00	
Weight of Tamper (W) [ton] = 20	
Height of Drop (H) [m] = 17	
Impact Factor (F) = 1.0	
Depth of Imp. Influence ( $D_{in}$ ) [m] = 7.40	
STEP 1: Selection of Tamper and Drop Height	
$D = n \cdot (WH)^{0.5}$	
Weight of Tamper →	
Height of Drop →	
Impact Factor →	
Depth of Imp. Influence →	
STEP 2: Applied Energy (AE)	
$AE = D \cdot H \cdot F$	
Target Depth (m) = 20	
Average Applied Energy →	
Unit AE [ $\text{kJ/m}^2$ ] = 2000	
Thickness of Soft Soil →	
$D$ [m] = 5.00	
Average Applied Energy →	
AE [ $\text{kJ/m}^2$ ] = 2600	
Average Applied Energy →	
AE [ $\text{t/m}^2$ ] = 265.12	
Table 2: Applied energy guidelines	
Type of Project	Normal
Applied Energy (kJ/m <sup>2</sup> )	200-300
Permitting requirement - Due to vibration	200-300
Permitting requirement - Due to load	300-400
Estimated minimum energy required (from Figure 1)	200-300
Estimated maximum energy required (from Figure 1)	400-500
1 kN/m² = 1 kJ/cm² (disregard)	
1 tonne/m² = 1000 kN/m² (disregard)	
1 kN/m² = 1000000 kJ/m² (disregard)	

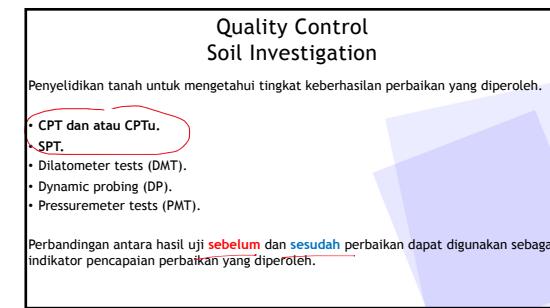
84



85



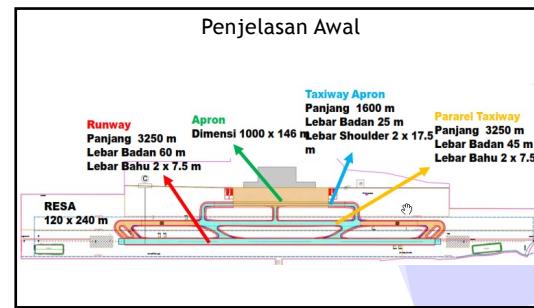
86



87



88



89

No	Bore Hole	Depth [m]	Description								
			0-3	3-6	>6	0-3	3-6	>6	0-3	3-6	>6
101	OB-01	1.00-2.00	DS	3.87	-	-	-	-	0.00	100.07	0.00
102	OB-20	3.00-4.00	DS	2.36	-	-	-	-	0.00	100.71	0.28
103	OB-21	2.00-3.00	DS	2.36	-	-	-	-	0.00	100.71	0.28
104	OB-20	6.00-8.00	DS	2.34	-	-	-	-	0.00	100.00	1.00
105	OB-21	2.00-3.00	DS	2.37	-	-	-	-	0.00	100.16	0.00
106	OB-21	4.00-5.00	DS	2.82	-	-	-	-	0.00	100.22	1.17
107	OB-21	6.00-8.00	DS	2.87	-	-	-	-	0.00	100.44	0.00
108	OB-22	1.00-2.00	DS	2.81	-	-	-	-	0.00	100.00	0.00
109	OB-22	0.00-1.00	DS	3.47	-	-	-	-	0.00	100.76	3.20
110	OB-22	1.00-2.00	DS	3.20	-	-	-	-	0.00	100.46	0.52
111	OB-20	0.00-1.00	DS	3.44	-	-	-	-	0.00	100.36	0.45
112	OB-20	1.00-2.00	DS	3.00	-	-	-	-	0.00	100.36	0.45
113	OB-20	2.00-3.00	DS	3.87	-	-	-	-	0.00	100.80	3.00
114	OB-20	4.00-5.00	DS	2.90	-	-	-	-	0.00	100.02	0.00

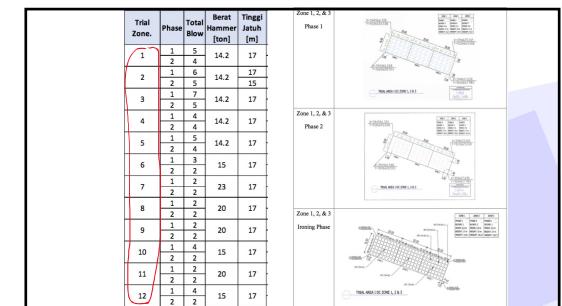
90



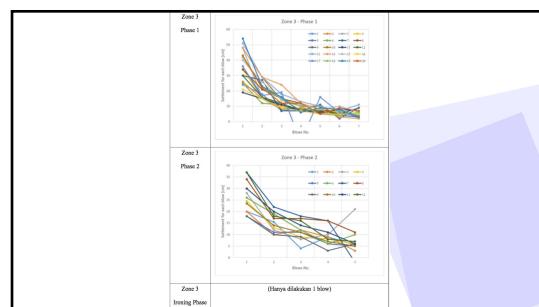
91



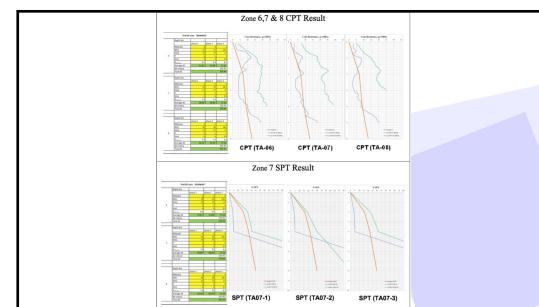
92



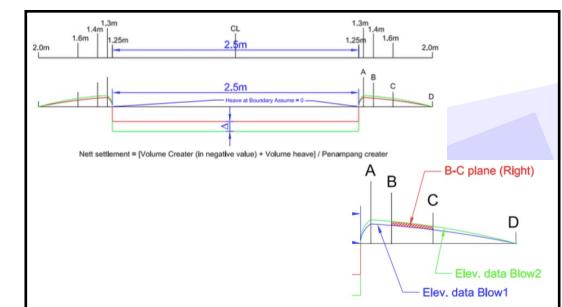
93



94



95



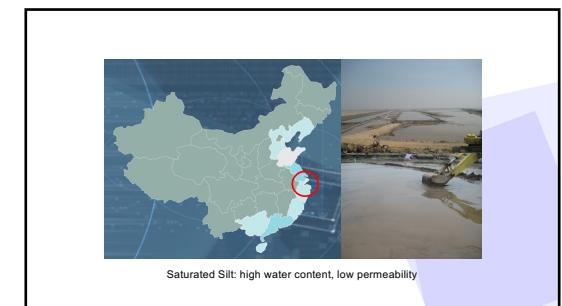
96



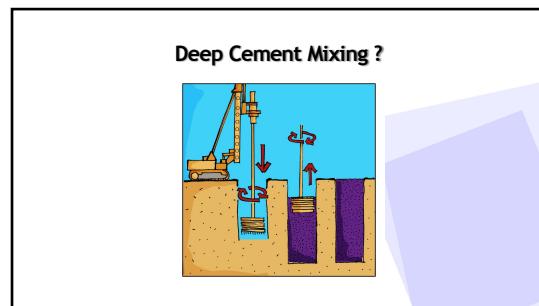
97



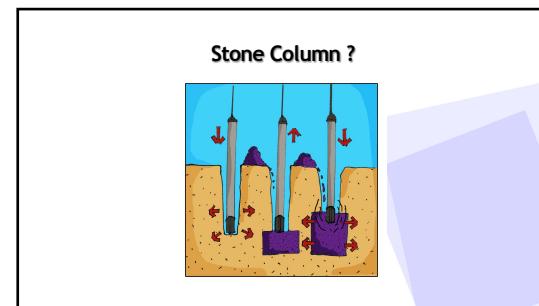
98



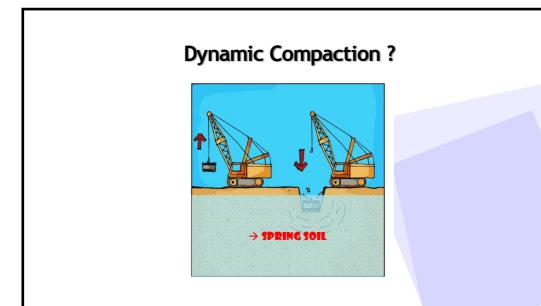
99



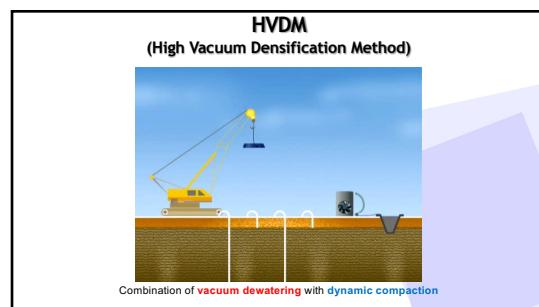
100



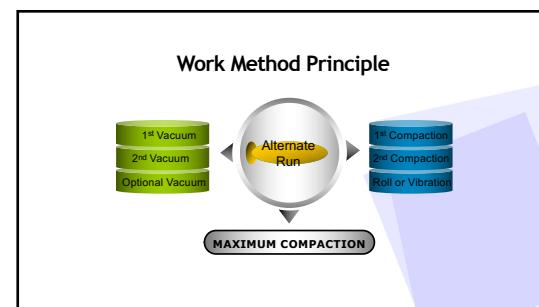
101



102



103



104



105



106



107



108



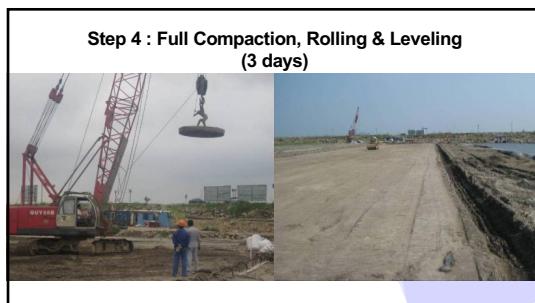
109



110



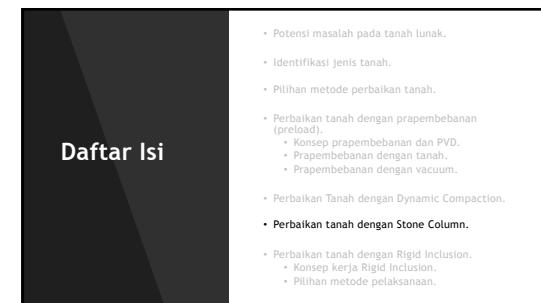
111



112



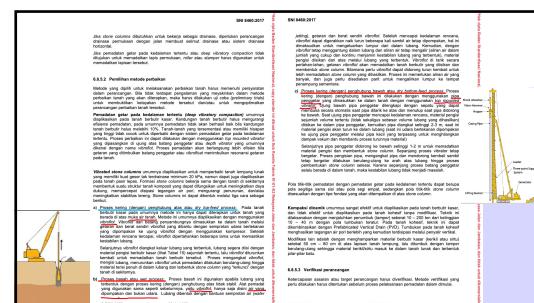
113



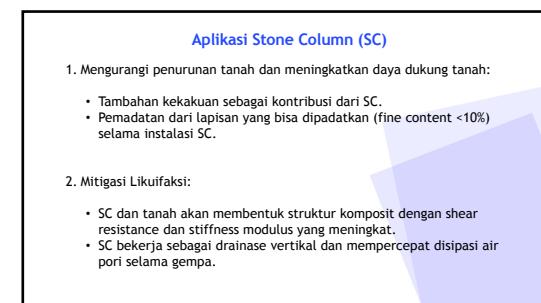
114



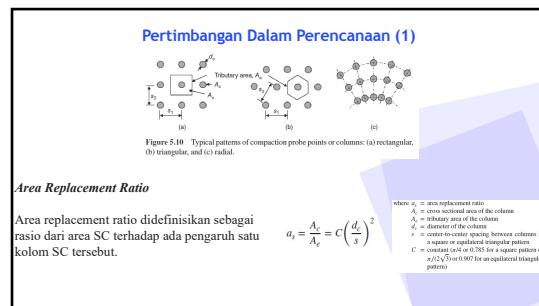
115



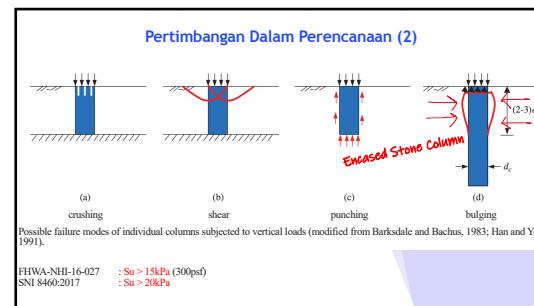
116



117



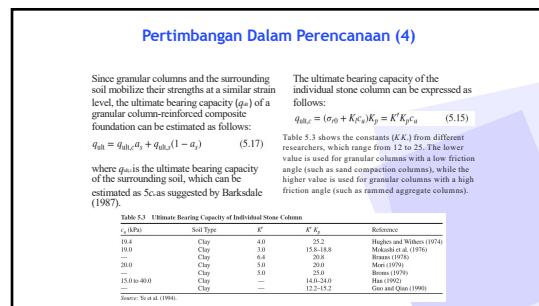
118



119



120



121

**Gradasi Material Pengisi**

Sieve Size (mm)	% Passing			
	Fill Type 1	Fill Type 2	Fill Type 3	Fill Type 4
100	100	—	—	—
88	90-100	—	—	—
75	—	90-100	—	—
63	25-100	—	—	—
50	—	40-90	65-100	100
38	0-60	—	—	—
25	—	—	20-100	2
19	0-10	0-10	10-55	—
13	0-5	0-5	0-5	—

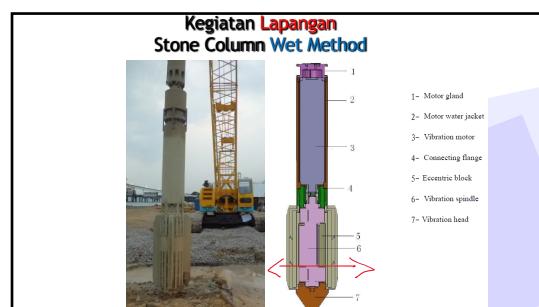
Source: Elias et al. (2004).

Daya dukung? Kapasitas drainase?  
Wet atau Dry Method?

122



123



124



125



126

**Kegiatan Lapangan**

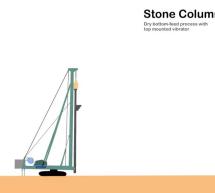
127

**Kegiatan Lapangan**

128

**Stone Columns :  
Dry Method**

129

**Stone Columns :  
Dry Method**

130

**Stone Columns :  
Dry Method konstruksi lapangan  
(Soekarno Hatta Airport)**

131

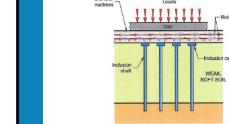
**Stone Columns :  
Dry Method konstruksi lapangan  
(Soekarno Hatta Airport)**

132

**Daftar Isi**

- Potensi masalah pada tanah lunak.
- Identifikasi jenis tanah.
- Pilihan metode perbaikan tanah.
- Perbaikan tanah dengan prapembetahan (preload).
  - Konsep prapembetahan dan PVD.
  - Prapembetahan dengan tanah.
  - Prapembetahan dengan vacuum.
- Perbaikan Tanah dengan Dynamic Compaction.
- Perbaikan tanah dengan Stone Column.
- Perbaikan tanah dengan Rigid Inclusion.
  - Konsep kerja Rigid Inclusion.
  - Pilihan metode pelaksanaan.

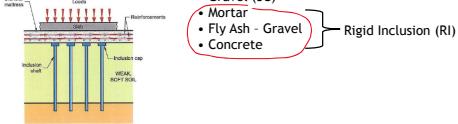
133

**Rigid Inclusion**

Rigid inclusions is a ground improvement method using **high deformation modulus columns** constructed through **compressible soils** to reduce **settlement** and increase **bearing capacity**.

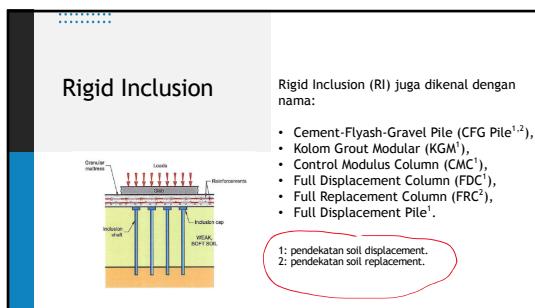
Ground improvement efficiency depends on the stiffness relationship between the soil and the columns. Load from the structure is distributed **to the soil and columns** via a **load transfer platform** (LTP).

134

**Rigid Inclusion**

- Material Pengisi:
- Pasir (SCP)
  - Lime stone
  - Gravel (SC)
  - Mortar
  - Fly Ash - Gravel
  - Concrete

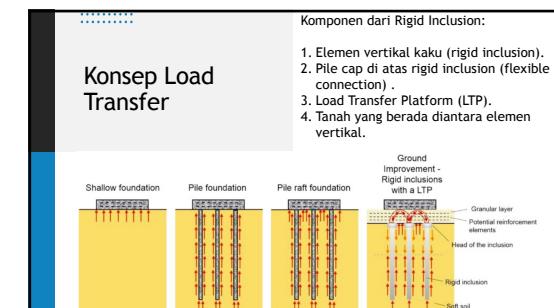
135



136



137



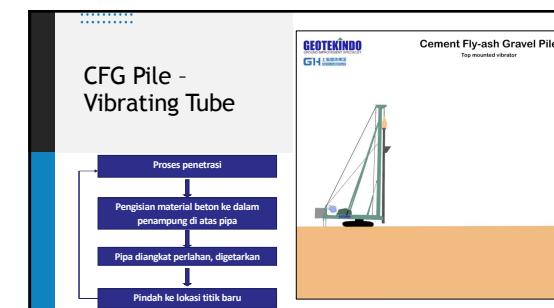
138



139



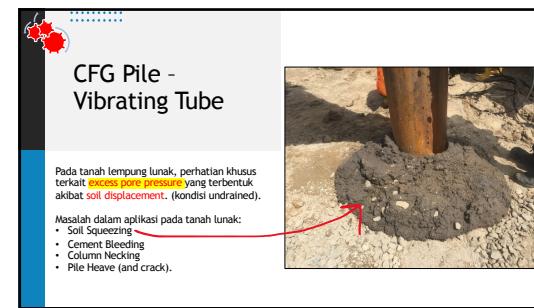
140



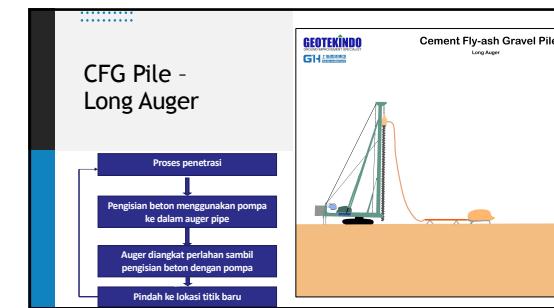
141



142



143



144

**CFG Pile - Long Auger**

- Sesuai untuk tanah lunak, medium stiff to stiff atau ada **soft layer**.
- Tanah akan diangkat (soil replacement) oleh auger sambil pengisian beton → excess pore pressure **minimun**.
- Kedalaman instalasi sampai 32m.

Long Auger di lempeng Lunak, Kereta Cepat Jakarta-Bandung

145

**CFG Pile - Long Auger**

Long Auger di medium stiff clay, Bandara Dhoho, Kediri, Jawa Timur

146

**CFG Pile Pada Area Lereng**

Kereta Cepat Jakarta-Bandung

147

**IDE DESIGN**

- Ide dasar DCM pada timbunan (FHWA-HRT-13-046):
  - Isolated column individual**, di bagian tengah timbunan (settlement).
  - Shear walls**, pada sayap (stabilitas).
- Alternatif aplikasi:
  - Rigid Inclusion di **bagian tengah**.
  - DCM pada **bagian tepi** sebagai **shear walls**.

148

**Rigid Inclusion pada Kontruksi Jalan**

Terjadi punching atau efek "egg cartoon" akibat LTP tidak cukup tebal

ASRI National Project, Recommendations for the design, construction and control of rigid inclusion ground improvement.

149

**PENUTUP**

- Setiap proyek **unik**, memiliki kondisi tanah dan pembebatan yang berbeda sehingga perlu analisa secara khusus.
  - Pemilihan metode tidak bisa sekedar **copy-paste**.
- Metode perbaikan tanah yang **sama** memiliki berbagai variasi aplikasi yang **berbeda**.
  - Hal-hal spesifik bisa membawa konsekuensi baru.
- Dibutuhkan **tenaga ahli** dengan pengetahuan dan pengalaman yang baik.
  - Mendapat solusi yang **efektif** dan **efisien**.

150

**Q & A**

**KONTAK**  
Marcello Djunaidy  
0815 1904 8800  
[marcello@geotekindo.com](mailto:marcello@geotekindo.com)  
[mdjuniadny@gmail.com](mailto:mdjuniadny@gmail.com)

151