

III-15

石炭灰の液状化特性に及ぼす締固めと過圧密の影響

横浜国立大学 工学部 今井 五郎
 日本エヌ・ユー・エス 水谷 秀樹
 横浜国立大学 大学院 ○津村 信也

はじめに

近い将来に予想される石炭火力発電の増加に伴い、その副産物である石炭灰の有効利用について考える必要がある。現在、その1つに埋め立て材料としての利用を考えられているが、この場合、飽和状態となるので自硬性はほとんど期待できず¹⁾、また石炭灰はシルト径粒子であるため地震時には液状化が心配される²⁾。そこで本研究では締固めと過圧密の効果がどのように石炭灰の液状化特性に影響するかについて三軸装置を用いて検討したのでここに報告する。

実験方法

新生灰であるイーグル灰 (E_a 灰, $G_s = 2.35$) に海水を加えスラリー状にして充分脱気し、海水が張ってある供試体作製用モールドに注入し沈降堆積工せよ。次に 0.46 kN/cm^2 の静荷重を加えて圧縮する。（以下、この段階を「静荷重のみ」と称す。）締固めの場合には、この後バイブレーターをモールド側面に押しあて所定の間隙比にまで手で振動を与えた。供試体の寸法は、 $D \times H \times 5.0 \text{ cm}$ で端面摩擦を除去した。こうして作製した供試体に拘束圧をかけ等方圧密し、その過程で測定した B 値が 0.95 以上のものに付し、 0.1 Hz の正弦波荷重を与えて試験を行った。

実験結果

図-1は、締固め、または過圧密にした供試体と静荷重のみの供試体についての $DA = 5\%$ に至るまでの繰り返し回数 (N_c) と $\sigma_d / 20c'$ の関係を示す。 \bar{e}_c は等方圧密終了後の各供試体の間隙比の平均値である。締固めの効果 ($\bar{e}_c \rightarrow \text{小}$) によつて、ある N_c について④と $\sigma_d / 20c'$ の値は大きくなり、液状化強度が高まることがわかる。また $\bar{e}_c = 0.74$ であつても過圧密の影響によつて $O.C.R. = 4$ で $\bar{e}_c = 0.61$ と同等の液状化強度を得ることがわかる。

図-2は、図-1の④、⑧、⑨のものについての軸歪 (E_a)、間隙水圧比 ($\Delta u / \sigma'_c$) と繰り返し回数との関係を示す。液状化ははじめてから軸歪の変化は、④(静荷重のみ) と⑨(過圧密) に関しては急激だが、⑧(締固め) についてはゆるやかである。また間隙水圧の発生の程度が、締固めたものと過圧密のもので大きく異つてゐることに注目したい。

図-3は、CD試験で得られた間隙比とせん断抵抗角 (ϕ_b) の関係を示す。図-1で締固

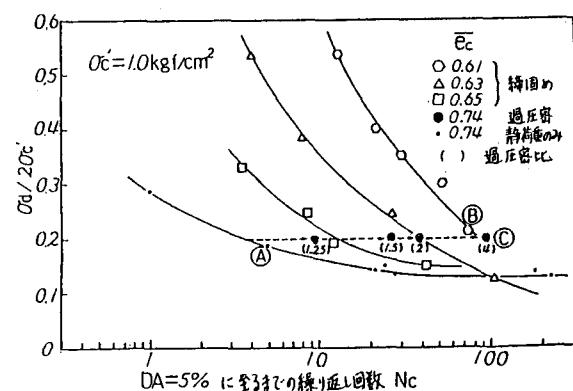
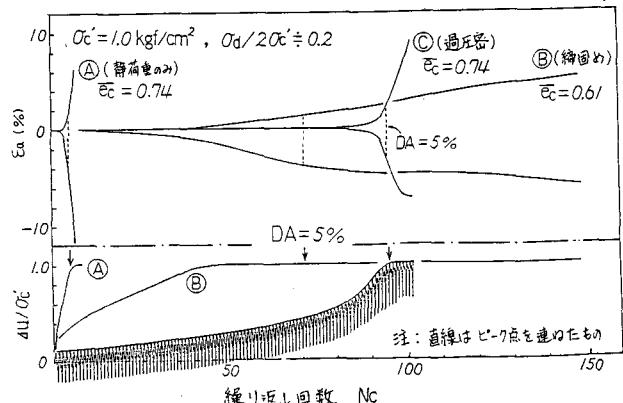
図-1 $N_c \sim \sigma_d / 20c'$ 関係

図-2 図-1の④, ⑧, ⑨の供試体の液状化特性

めた $E_c = 0.61$ のもの③と O.C.R. = 4 のもの④で同等の液状化強度が出了が、静的試験での強度は締固めた方がかなり高いようである。図-3のX、Y、Zのダイレイタシ-特性を図-4に示す。締固めたものほど正のダイレイタシ-傾向が強く、これが液状化強度の増加につながるものと思われる。

図-5に、過圧密比の違いによる有効応力経路の違いを示す。た

$1/2\sigma'_c = (\sigma_1 - \sigma_3)/4 = \tau/2$ より図-1の $\tau/1/2\sigma'_c = 0.2$ に対応するものは $\tau = 0.4$ である。そこで $\tau = 0.4$ に対する S' 値をみてみると O.C.R. = 1 で $S' = 0.69$ 、O.C.R. = 4 で $S' = 1.32$ と 2 倍近い差がある。この平均主応力の大きな差が過圧密土の液状化強度が高い主な原因であると考えることができる。

図-6に、他の試料との液状化強度の比較を示す。T₀、W₁、WH₁の各灰については三本他³⁾、鉱⁴⁾について石原他の標準砂については土岐他のデータである。今回用いた締固めた石炭灰は印で表わされている。図中の S は石こうの混合率で供試体に占める石こうの重量割合(%)であり、これらについては前に報告した。図から締固めた場合の E_a灰の液状化強度は、他の試料よりも著しく高くなることがわかる。この傾向は他の石炭灰についてもいえるものと思われる。

まとめ

今回の一連の実験より次のことがわかった。

(1) E_a灰の静的試験において、静荷重のみの方と過圧密の方のはゆる詰砂以下の強度であるが、締固めたものは島詰砂と同等の強度を示す。

(2) それに對し、液状化強度は、静荷重の方の方はゆる詰砂程度であるが、締固めると砂と同等かそれ以上の強度を得る。また過圧密の方は締固めたものと同程度の強度であるが、これは平均主応力の違い(間隙水圧の発生方向の違い)によるものと思われる。

(3) 液状化の起ニリ方は、静荷重の方の方と過圧密の方で急激に生じ、締固めたものはゆるやかに生じる。

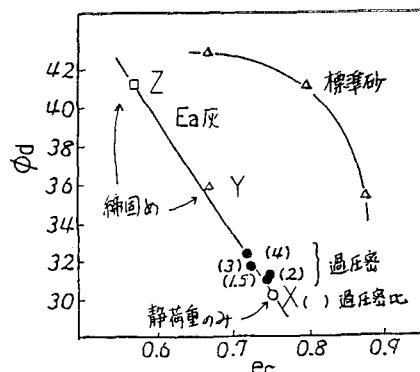
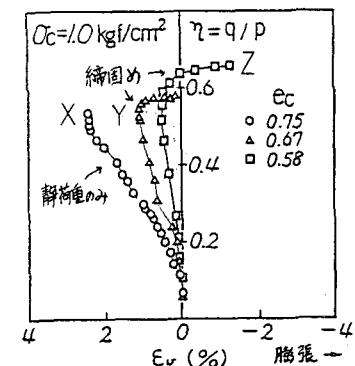
図-3 CD試験での E_c ~ I_d 関係

図-4 ダイレイタシ-特性

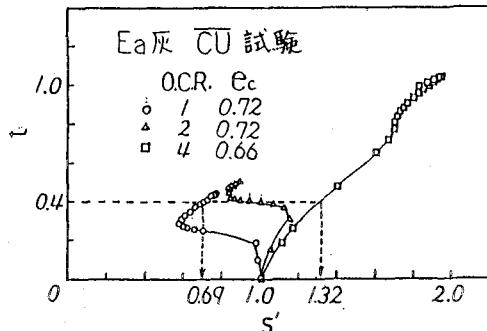


図-5 過圧密比の違いによる有効応力経路の違い

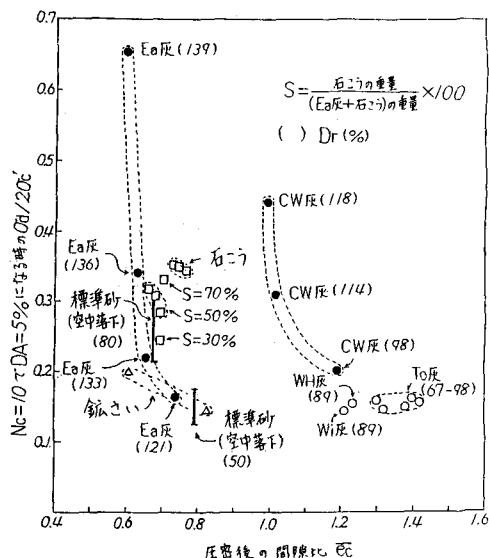


図-6 他の試料との比較

- [参考文献] 1) 今井・工藤・岩出・吉原: 第21回土質工学研究発表会, 2) 水谷・今井・中村: 第21回土質工学研究発表会, 3) 三本他: 第20回土質工学研究発表会, 4) 石原他: 第14回土質工学研究発表会, 5) 土岐他: 土と基礎 Vol.33, No.1, 1985