# 余裕深度処分施設における底部ベントナイト層の建設・操業時の支持性能について

東京電力㈱ 正会員 小野文彦

- 日本原燃㈱ 正会員 庭瀬一仁
- 正会員 〇伊達正浩 東電設計㈱ 谷智之
- 鹿島建設(株) 正会員 笹倉剛 小林一三

### 1. はじめに

余裕深度処分施設の底部ベントナイト層は、コンクリートピットの構築、廃棄体の定置および低拡散層の 施工に先立ち施工されることが現状では考えられており、この場合、建設・操業時には、操業機器や廃棄体 を含む埋設設備の荷重などが作用する。このため、底部ベントナイト層には難透水性の機能のみならず所定 の支持性能が要求される。そこで、底部ベントナイト層を現場施工で構築する場合に採用が検討されている Na 型ベントナイト原鉱石(クニミネ工業製:クニゲル V1)を用いた支持力模型実験を実施し、建設・操業 時に着目した底部ベントナイト層の支持性能について検討した。

### 2. 実験概要

支持力模型実験は、側部ベントナイト層による拘束効果の有無が底部ベントナイト層の支持力性能に及ぼ す影響を確認するために図-1に示す土槽構成で実施した。実験ケースは、側部ベントナイト層の拘束効果 が無い場合を Case1、拘束効果がある場合を Case2 とした。底部ベントナイト層の厚さ、及び側部ベントナ イト層の幅は、いずれも 200mm とした。ベントナイト試料は、締固め性能の向上による施工の合理化の観 点から、最大粒径を 20mm 以下に調整した Na 型ベントナイト原鉱石(以下、ベントナイト原鉱石)を使用 した。実験では、既往の研究<sup>1)</sup>を踏まえて、含水比 21%を目標に調整したベントナイト原鉱石を乾燥密度 1.6Mg/m<sup>3</sup>となるように動的に締固めて底部ベントナイト層とした。載荷圧の載荷方法は1段階 20kN(0.0625MPa)の多段階等分布載荷として、各段階で5分間の静置時間を設けた。この静置時間は、現実 的な試験工程の中で粘性の影響を極力小さくするという観点から見かけの載荷速度が小さくなるように設定



図-1 支持力模型実験概要図(Case1:左、Case2:右)

## 3. 実験結果

図-2に Casel の支持力曲線を示す。最大曲率点に達する前に折れ曲がり点が複数存在することが分かる。 この傾向は Case2 の場合(図-3)、さらには砂ベントナイト混合土(混合率 30%、有効ベントナイト密度 1.367Mg/m<sup>3</sup>)を用いて Casel と同様の検討を行った既往の研究<sup>2)</sup>においても確認されている。力学的な観点 から、底部ベントナイト層の極限支持力を最大曲率点で定義すると Casel で 3.53MPa、Case2 で 3.83MPa と なり、側部ベントナイト層の拘束効果によって、若干、極限支持力が増加していることが分かる。しかし、

キーワード:余裕深度処分施設、ベントナイト、支持力 ·連絡先:〒110-0015 東京都台東区東上野 3-3-3 / TEL:03-4464-5309 / adateda@tepsco.co.jp / 伊達正浩

-●-- 沈下計右 -◎-- 沈下計左

第

-10 -20

 $\mathbb{X} - 2$ 

3.83

3 載荷圧(MPa)

2

最大曲率点(第三折れ点

-40 -50 -60 -70 -80 -90 -100

-40 -50 -60 -70 -80 -90 -100

変位計右1

変位計右2 変位計右3

沈下量(mm)

(MPa)

Case2の支持力曲線

· 沈下計右 · 沈下計左

Casel の支持力曲線

二折れ点

・折れ点

-30

折れよ

変位計左1

変位計左2

変位計左3

-30

-10 -20

 $\mathbb{X} - 3$ 

沈下量(mm)

3.53 (MPa)

茛荷圧 2

極限支持力状態における底部ベントナイト層の変形状態は、写真 -1、2に示すように側部で隆起が生じており、ひび割れも認め られる。建設・操業時に要求される底部ベントナイト層の支持性 能としては、操業に支障を及ぼす変形や止水性能に影響を及ぼす ひび割れを極力抑制することがあげられる。建設・操業時におい て、変形やひび割れがどの程度まで許容されるかの判断はここで はし難いが、図-2,3に示した第一折れ点付近(1.0MPa程度)ま では、底部ベントナイト層の隆起や微細なひび割れが発生してい ないことを支持力実験から確認している(写真-3,4)。一方、 実際の余裕深度処分施設で現在想定される最大荷重レベルが 0.5MPa 程度であることから、ベントナイト原鉱石は建設・操業時 の支持性能を満足していることが明らかとなった。

図-4に Casel における載荷板近傍の底部ベントナイト両側方 の隆起量を示す。図-4によれば、支持力曲線における第一折れ 点までは、ほとんど隆起が起きていないことが分かる。すなわち、 第一折れ点に至る荷重レベルまでは、載荷版直下の底部ベントナ イト層はほぼ一次元的な圧縮挙動を示し、その後、側方流動を生 じ、全体的な破壊へ至ると考えられる。この破壊へ至る各過程にお いて、マスとしての剛性が変化するため、複数の折れ曲がり点が発 生するものと考えられる。



#### 4. まとめ

余裕深度処分施設における底部ベントナイト層の建設・操業時の支持性能を支持力模型実験によって確認 した。得られた知見は以下のとおりである。

①ベントナイト原鉱石は、建設・操業時に要求される支持性能を十分満足することを確認した。②側部ベン トナイト層の拘束効果によって、力学的な観点から底部ベントナイト層の極限支持力が、若干増加すること を確認した。③本実験は、荷重が作用した直後の変形について検討したものであり、長期的な変形挙動につ いては別途検討が必要と考える。尚、本研究は、H15年度電力共通研究の成果の一部である。

1)雨宮ら:ベントナイト原鉱石の締固め特性に関する検討-種々の材料に対する室内試験結 【参考文献】 果-、土木学会年次講演会、2001.2)処分施設成立性に係る緩衝材の特性研究、H12年度電力共通研究.