拘束圧下における幌延堆積岩の弾性波速度特性

サイクル機構東海事業所 正会員 小川豊和 サイクル機構幌延研究センター 正会員 松井裕哉

1. はじめに

地下構造物の設計では、一般に試錐により採取し た岩石コアを用いた力学・物理試験の結果に基づい て地盤の強度変形係数を推定することが多い。しか し得られる結果は個別の点におけるデータであり、 その間を補完する方法として弾性波と強度や変形特 性の経験式を用いる場合がある。また、試験結果を 適用する場合には、試料採取に伴う応力開放や試験 体のサイズの影響などのために工学的な考慮も必要 となる。一方、地下発電所、放射性廃棄物処分関連 の地下研究プロジェクトなどにおいては、地盤構造 の把握を目的とした孔内検層や3次元地震探査など も盛んに行われるようになって来た。このような状 況下で、地盤の弾性波特性を把握しておくことは非 常に重要と考えられる¹⁾。

本研究では、岩石コアを用いた拘束圧下での弾性 波速度測定を実施し、弾性波速度やそれから計算さ れる動的な変形係数の圧力依存性について考察を行 った。

2. 用いた試料と試験条件

今回用いた試料は、北海道幌延町で実施中の試錐 調査孔(HDB-6孔)²⁾の声問層(珪藻質泥岩、オパー ルA帯)、遷移部、稚内層(硬質頁岩、オパールCT帯) の3地層から採取した(表1)。 86mmのコアから、

38mmのコアを清水でプラグ抜きしたあと、0.01 mm以下の粗度で端面整形を行い、長さを約40mm に調整した。各試料は密度が小さく間隙率は大きい ものの、マトリックス部の透水係数は10⁻⁹m/sec 以 下と小さい。弾性波速度測定は、密度を1.8g/cc、間 隙水圧は静水圧状態と仮定した土被り相当分の拘束 圧下で実施した。

3. 試験結果

図1、図2にそれぞれP波速度・S波速度と深度

表1: 岩石コアの物理定数

SA. NO.	深度	地層名	方向	かさ密度	かさ密度	粒子密度	間隙率
	(m)			(早27来) (g/cc)	(亚间) (g/cc)	(g/cc)	(%)
1	246.60	声問層	V	-	1.69	-	-
2	247.30	声問層	V	-	1.69	-	41.00
3	304.05	遷移部	V	1.41	1.80	2.40	41.41
4	305.30	遷移部	V	1.39	1.80	2.42	42.44
5	305.80	遷移部	V	1.38	1.78	2.41	42.78
6	490.45	稚内層	V	1.51	1.86	2.40	36.97
7	490.60	稚内層	Н	1.55	1.80	2.43	36.26
8	493.05	稚内層	V	1.52	1.86	2.37	35.73
9	493.50	稚内層	V	1.58	1.87	2.48	36.34



図1: P波速度と深度の関係



キーワード:弾性波速度、堆積軟岩、間隙率、X線CT画像 連絡先 :〒319-1194 茨城県那珂郡東海村村松 4 - 33・電話:029 - 287-0928・FAX.:029 - 282-9295



の関係を示す。P波、S波速度とも深度とともに増加傾向が見られる。また、HDB-6孔試錐調査の力学 試験前に実施した常圧下における速度と比較して、 拘束圧下・湿潤状態におけるP波、S波速度は、10% 程度大きな値が得られた。

図3にはP波、S波速度から計算される動的なヤ ング率を深度に対してプロットした。この図には、 比較のため、前述の常圧下での弾性波速度から求め た動的ヤング率(図中×印)と一軸圧縮試験時の応力 ひずみ関係から決定した静的ヤング率(E50、図中 印)もあわせて示した。拘束圧下での弾性波速度から 計算した動的ヤング率は深度とともに増加し、常圧 下での静的・動的ヤング率よりかなり大きい。原位 置岩盤のヤング率は常圧下でのそれよりも大きいこ とが推測できる。

図4は、弾性波速度測定の前後に実施した、X線 CTによるコアの非破壊検査結果である(解像度0.3 mm程度)。図は、空気を-1000、水を0としたとき の岩石のCT値(X線吸収率)を表し、白く映るところ ほど吸収率が高い(密な材質)³⁾。図より、目視では一 様に見える岩石コアも内部構造が不均一であること がわかる。また、試料の乾燥(室内で10日間)により、 岩石コアの内部の密度が低下している。図4に示す コア中心軸でのCT値分布を図5に示す。低透水性 にもかかわらず、コア軸方向に一様に水分が抜けて



コア軸方向

図 4: 岩石コア内部の状況(SA NO.6)



図 5: C T 値の変化

いる。また、湿潤と乾燥状態のCT値の差より換算 される体積含水率³⁾は 30%程度となり、初期飽和度 を 100%と仮定すると、この値は試錐調査時に実施 した物理試験で得られた間隙率(表 1)とよい整合を なす。

4. まとめ

幌延における堆積岩の変形特性は圧力依存性を有 することが示唆された。継続的な調査が必要と考え る。

<参考文献>

1)Mavko, G., T. Mukerji, and J. Dvorkin. Rock physics handbook. 1996. 2)サイクル機構 TN1400 2003-014

3)(Ed.) Otani, J. and Y. Obara. X-ray CT for geomaterials – soils, concrete, rocks. Geox2003.