

北海学園大学

正員

河野文弘

室蘭工業大学

学生員

○山田淳

## 1. はじめに

脱水赤泥は、ボーキサイトからアルミナを抽出する際、残さい物として産出するスラリー状の赤泥を大型自動加圧脱水機で脱水したもので、その産状は不規則な塊状を呈する。この処理は、赤泥を盛土用材料として活用する目的で行なうものであるが、脱水赤泥の盛土用土としての性質については不明な点が多い。本文は、脱水赤泥について行なった室内土質試験および現場トライカビリティ試験の結果から脱水赤泥の盛土用土としての特性に関して報告したものである。なお、ここで取り扱った脱水赤泥は、日本軽金属K.K. 苫小牧工場から産出されたものである。

## 2. 物理的性質

(1) 自然含水比： 脱水赤泥は工場で生産されるので、4%前後の一定の自然含水比を示す。

表-1 比重試験結果

煮沸時間	湿潤試料	空気乾燥試料	炉乾燥試料
1 時間	3. 320	3. 315	3. 185

(2) 比重： 表-

1に見られるように、煮沸時間 / 時間では、湿潤試料および空気乾燥試料はほぼ同じ値を示しているのに對し、炉乾燥試料はこれより小さい値となっているので、比重試験に炉乾燥試料を用いるのは適切でないと考えられる。なお、煮沸時間については5時間まで行なったものもあるが、ほとんど変化が見られなかったので、1時間程度で適當と判断される。赤泥の比重は3以上で大きな値を示すが、これは酸化第2鉄を約50%含むためと考えられる。

(3) 粒度： 図-1から判るように、赤泥は99%が74μmふるいを通過する細粒土(F)である。しかし、粒度分布については赤泥が強アルカリ性のため、その分散性に問題があり、正確な結果が得られているかどうかわからない。また、脱水赤泥は塊状で産出されるが、図-2に示すように、突固め(スペーサーディスクなし / 5cmモールド、4.5kgランマー、17、29、63回×3層)により破碎される。これが締固め施工に際し、どのような影響を与えるかは今後検討する必要がある。

(4) コンシステンシー： 表-2から、試料の初期状態による差異は見られない。また、脱水赤泥は塑性指数が比較的小さく、液性限界が50%以下であり、日本統一土質分類の塑性図から、低液性限界シルト(MT)に近い土質であると判断される。

## 3. 力学的性質

(1) 締固め特性： 締固め試験は10cmモールド、2.5kgランマーを用い、各層 / 5、25、55、75回で3層の突固めをり法およびo法によって行なった。図-3の曲線は、いずれも明確なピー

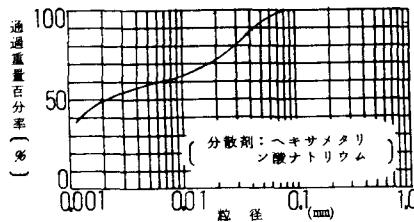


図-1 赤泥の粒度

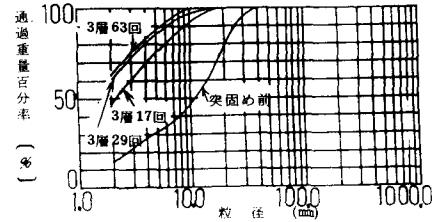


図-2 脱水赤泥の見かけの粒度

表-2 コンシステンシー試験結果

	湿潤試料	空気乾燥試料
液性限界	47.5%	47.5%
塑性限界	34.1%	33.7%
塑性指数	13.4	13.8

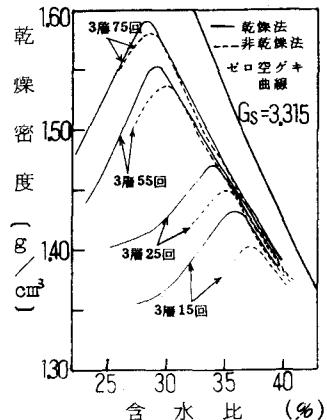


図-3 締固め曲線

クを示す。また、非乾燥法は乾燥法よりも小さなピーク値を示す。

(2) 強度特性：供試体は含水比が3.3～4.5%の試料を1/5 cmモールド（スペーサディスクなし）で、4.5 kgランマーによって各層1/7、2/9、6/3、8/6回で3層突き固めて作製した。この供試体に対し、WES型コーンベネトロメータを1 cm/sの速さで貫入して平均貫入抵抗からコーン指数を求め、これを抜き取り直径5 cm、高さ10 cmの柱状供試体を切り出して一軸圧縮試験を行

を行なった。図-4は、供試体の土粒子、水、空気間隙の体積率曲線と等コーン指数曲線を描いたものであるとの等コーン指数曲線が横軸に垂直で間隔もせまいことから、コーン指数は含水量による影響が大きいといえる。また、同じ供試体の一軸圧縮強さとコーン指数を両対数グラフにプロットすると直線関係が認められる。この関係は、 $q = e^{2.76} q_{c}^{1.58}$  ( $q_c$  はコーン指数  $\text{kg}/\text{cm}^2$ ,  $q_u$  は一軸圧縮強さ  $\text{kg}/\text{cm}^2$ ) で表わされ、相関係数は0.96で相関性が高い。この関係からコーンベネトロメータによって、脱水赤泥盛土の一軸圧縮強さの判定が可能と考えられる。

#### 4. 現場トラフィカビリティ試験

締め固めたレキ混じり砂質土地盤上に含水比4.0.6%の脱水赤泥をまき出し厚30 cmで敷均し、この試験区に湿地ブルドーザD60P（表-3）を3 km/hの速さで走行させ、ワダチの沈下量、現場密度、コーン支持力を測定した。図-6、図-7の結果から、ワダチの沈下量が通過回数20回で15 cm以下で、コーン支持力も通過回数1回で6 kg/cm<sup>2</sup>以上に増加しているため、1/5 ton級湿地ブルドーザに対するトラフィカビリティは良好といえる。また、現場密度もこれと良い対応を示している。しかし、通過回数0回から20回において沈上量が増加しているのに対して、コーン支持力と現場密度の増加がみられないで、10回以上では、土の側方流動によるワダチ沈下が発生している可能性があると考えられる。

#### 5. まとめ

赤泥は低塑性の細粒土であるが、脱水赤泥は見かけ上適当に粗粒分も含んだ土となるので、盛土工事に際し施工性について大きな難点は見られない。また、自然含水比の管理が良好に行なわれることから、盛土材料として十分活用できるものと考えられる。さらに、施工性を向上させ、かつ盛土本体の強度を増加させるために、工場で脱水赤泥にセメントを添加したものが生産され、道路用盛土としての試験施工も行なわれている。しかし、セメント添加脱水赤泥の特性の詳細については、まだ十分解明されていないので、今後はその土質工学的特性を明らかにしたい。

（参考文献）1) 谷口秀男：セメント混入赤泥（改良赤土）による道路盛土の試験実施例について、土質工学会北海道支部技術報告集第22号、1982. p. 1～10

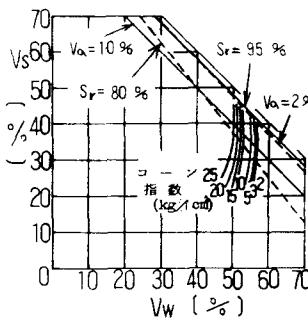


図-4 供試体の体積率  
と等コーン指數曲線

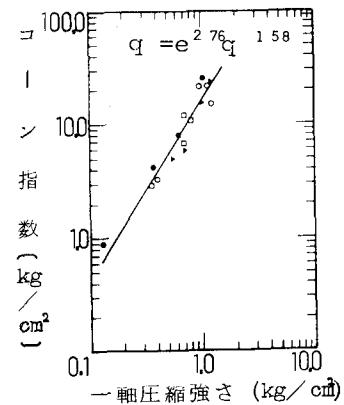


図-5 コーン指  
數と一軸圧縮強さ  
との関係

表-3 濡地ブル  
ドーザD60Pの仕様

全長	5585 mm
接地長	3140 mm
履帯幅	950 mm
重量	14500 kg
接地圧	0.29 kg/cm <sup>2</sup>

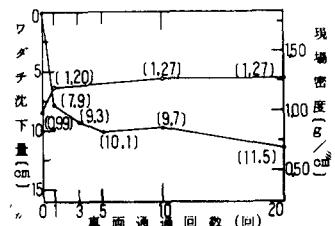


図-6 車両通過回数とワダチ沈下  
および現場密度との関係

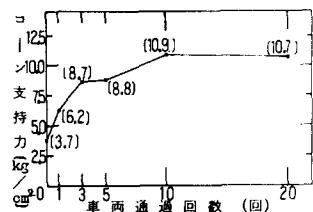


図-7 車両通過回数とコ  
ーン支持力との関係