

中央大学理工学部 正賞 渡木龍雄
中央大学理工学部 正賞 ○有藤邦夫

1. はじめに CBR試験では、貫入するプランギヤーに対する土の抵抗ないし破壊の機構は土質によって異なることが予想できる。このような点を明らかにするための基礎的研究の一端として、第28回土木学会年次講演会においては、絶乾状態の豊浦標準砂について、非水浸CBR_{2.5}に対する載荷板重量の影響ならびにモールド側壁の影響などの試験結果について報告した¹⁾。今回も、砂と粘土がまぎり合った場合の非水浸ならびに水浸時のCBR_{2.5}の変化と載荷板重量の影響などの試験結果について報告する。

2. 試料と試験方法 試料には、豊浦標準砂と市販の純特カオリン粘土(表-1参照)を混合して用いた。混合割合は110°C^o乾燥密度で、砂(S)/粘土(C) =

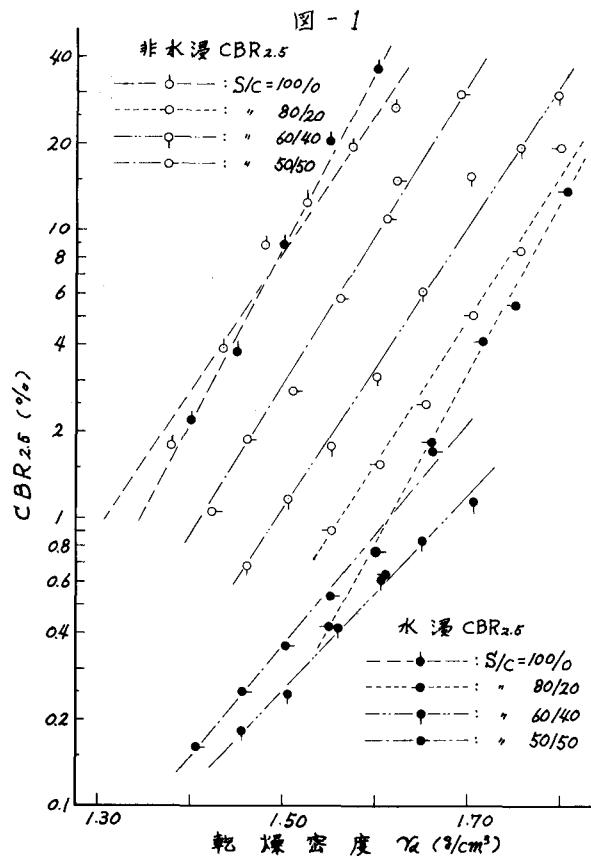
表-1 試料の物理的性質

100%, 80/20, 60/40, 50/50, 0%である。試験体、JIS A 1211の方法に準じ、φ = 1.5 cmモールドにやめ設定した盛度に試料を詰めて供試体を作成し、非水浸(絶乾状態)および水浸(18時間)CBR試験を行なった。載荷板の重量は、0, 1.25, 2.5, 5.0, 7.5 kgの5種類とした。

3. 試験結果 図-1は、載荷板重量を5.0 kgにして場合の乾燥密度γ_dと非水浸ならびに水浸CBRの関係である。図上で次の二点が注目される、①非水浸と水浸CBR_{2.5}は100% × 80/20の試料では差がないが、他の試料では水浸すると大幅に低下する。②非水浸のγ_dに対するCBR_{2.5}は100%, 50/50, 60/40, 80/20の順に、水浸では100%, 80/20, 50/50, 60/40の順になっている。カオリン粘土の強度要素は、乾燥状態では粉末粒子間の摩擦と考えられるが、水浸するといわゆる粒着力に転換するなど、未だ水浸CBR試験ではプランギヤーの貫入の際に間げき水圧が発生するなどが上記の現象に対する主な原因であると考えられる。したがって、100%・80/20と他の試料とでは水浸時のプランギヤー貫入に対する抵抗の機構が全く異なるものであると言え。

このことは図-2によれば一層明らかになる。図-2は、非水浸CBR_{2.5}と水浸CBR_{2.5}/非水浸CBR_{2.5}の関係をプロットしたものである。砂分が80%以上の試料では、γ_dの増加とともに非水浸CBR_{2.5}の値が大きくなり、100%の場合にはあるγ_d以上では非水浸の値を上まわっている。砂分が60%以下の試料では上記と逆にγ_dの増加とともに水

試料	D ₆₀ (mm)	D ₁₀ (mm)	均等係数C	過渡率 (%)	比重 G _S	P.I.
標準砂	100%	0.190	0.142	1.338	0.21	2.640
混合土	80/20	0.16	0.0041	39.0	20.2	2.652
"	60/40	0.135	0.0024	56.3	40.1	2.664
"	50/50	0.12	0.00195	61.5	50.1	2.670
粘土	0/100	0.0047	0.0010	4.7	100	2.700



浸CBR_{2.5}は低下している。また、水浸率 $\gamma = k_3 CBR_{2.5}$ の低下の度合は $6\% / 40$, $50\% / 50$, $0\% / 00$ の順に大きくなつてあり、粘土含有量が多いほど水浸率 $\gamma = k_3 CBR_{2.5}$ の低下の度合が大きくなることを示している。

図-3は、載荷重のCBRに対する影響を見るために、無載荷時のCBRに対する各種載荷重でのCBRの変化を γ に対応してプロットしたものである。 $\gamma = 0$ では 100% , 80% , 20% の試料に対する結果のみ記してあるが、粘土含有量が 40% 以上の場合は載荷重の影響は非水浸、水浸のいずれの場合にかかわらず差がないようである。図上で次の二点が見られる、① 100% の場合には、非水浸時にかけた載荷重の影響はその重量が大きくなると増大し、未だ γ の増加にともなつても増大する(二のことは前年度報告したところである)。水浸時には、載荷重量のちがいによる影響の差は非水浸時と同じように認められるが、 γ が増加するに従うに差が漸次小さくなり、本研究の増加にともなう載荷重の影響は非水浸の場合 γ によって逆に減少する。② $80/20$ の場合には、非水浸時の載荷重の影響はその重量に応じて大きさを示し、 γ が増加しても重量差による影響の変化はほとんど見られないが、全体的には 100% の場合とは逆に減少していく傾向を示している。水浸時の場合は、載荷重量の差による影響のちがいは 100% の場合と同じように判然としており、 γ が増加すると全体的に減少するが、ちがつていると見られる γ は γ が増加した場合の載荷重量差による影響が一定値にまとまってくることである。以上からCBR試験における載荷重の影響は、土質からいざそれらの含水状態によつて相当ちがつるものになると言える。

（1）沼木・有藤：砂質土のCBR試験に関する一考察 IV-135, P. 267。

図-3-a

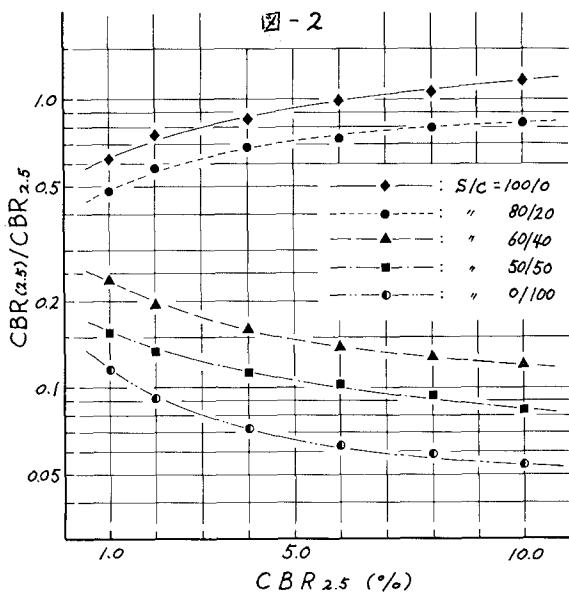
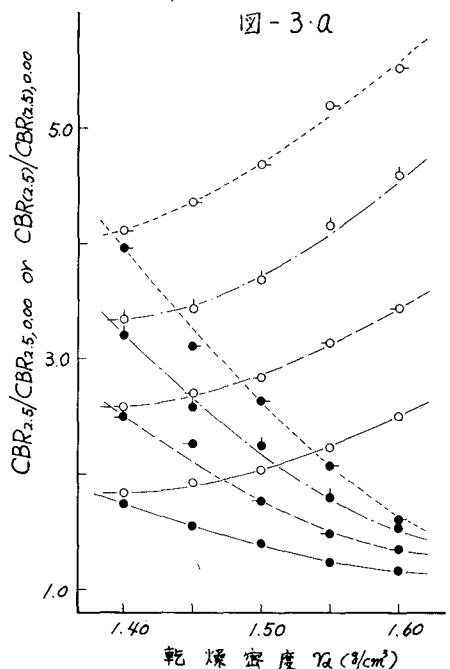


図-3-b

