

III-127 新しい尿素系地盤注入用薬液の特性について

東京大學生産技術研究所 正員 三木 五三郎
同上 正員 今村 芳徳
同上 正員 ○佐藤 剛司
日本化成株式会社 吉田 俊雄

1. まえがき

地盤注入用として開発された溶液型の薬液は種類が多く、それ各自に特長をもっているので、施工目的に応じてその効果を最大に發揮させることができるのである。それには各薬液の特性をあらかじめ十分に知っていることが必要であるが、ここでは新しく開発された尿素系の薬液「ダイヤロック」について、その性質を塗料の薬液と比較するとともに、現場におけるのと同様の方法による中間規模注入実験を行ひ、とくにその注入性と動水試料土中の固結性について特徴を明らかにした。

2. 実験概要

本実験は、われわれが薬液注入に関する標準的と考る試験法²⁾により実施した。

2.1. 標準砂注入試験法^{1), 2)}

モールドは、内径 15 cm、高さ 17.5 cm の鋼製円筒のものを用い、注入用と空気抜き用のコックのついた底板上にフィルター砂を 1 cm 厚に敷き、その上に気乾状態の標準砂 4 kg を水締めによって詰め、上部にフィルターを置き有孔上板で固定する。薬液の注入は、2 l の薬液をコック付き底板より 1 ショット方式で圧力注入し、モールド上部より越流させ、モールド内全域に注入する。注入後の供試体は 24 時間養生し、固結土の一軸圧縮試験と透水試験を行なった。

2.2. 密実砂注入試験法^{1), 2)}

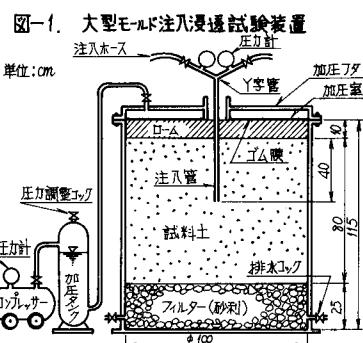
モールドは 2.1. と同じものを用い、試料土を透水係数が $5 \times 10^{-4} \text{ cm/sec}$ に対応する密度になるよう密密に締固め、そのままの状態とそれを水で飽和させた状態の供試体を作製した。薬液の注入は、供試体中央部まで直径 13 mm の砂柱を作り、この砂柱を用いて注入圧 $0.2 \sim 0.3 \text{ kg/cm}^2$ で 1 ショット方式により実施する。注入後 24 時間モールド内に養生し、断面積が 0.2 cm^2 の平頭貫入棒を、高さ方向で 5 断面、各断面で 9 個の位置で貫入させ、注入前後の貫入抵抗の比をとり浸透固結性を判定した。

2.3. 大型モールド注入浸透試験法

注入装置は図-1 に示すとおりで、試料土は透水係数が $5 \times 10^{-5} \text{ cm/sec}$, $5 \times 10^{-4} \text{ cm/sec}$, $5 \times 10^{-3} \text{ cm/sec}$ に対応する密度になるよう密密に締固め、1.5 ショット方式による注入を実施した。注入後は、そのまま 1 日養生し、動的コーン貫入試験と標準貫入試験を行なったのち、モールドを二割りにして薬液の浸透固結状態を観察し、固結土の一軸圧縮試験と透水試験を行なって注入効果を判定した。

2.4. 大型モールド動水砂注入試験法

注入装置は図-2 に示すとおりで、水締めにより作製した供試体の上部に一定水頭の水を送り、上



部から下部への一定流速の動水状態を作り出レ、1.5ショット方式による注入を行なう。今回の実験では砂層間ゲキの流速を 0.065 cm/sec とした。注入後1日養生し、注入固結土の状態と力学的性質を求め、その効果を判定した。

3. 試料土

試料土は図-3に示すような粒度で、標準砂注入試験には標準砂を、密実砂注入試験と大型モールド注入浸透試験には東金山砂、大型モールド動水砂注入試験には新潟浜砂を用いた。

4. 注入薬液

注入に用いた薬液は尿素系のダイヤロックで、その配合と配合液の性質は表-1のとおりである。

5. 実験結果とその考察

5.1. 注入標準砂の固結特性

標準砂固結土の強さと変形係数

を求めて図示したのが図-4である。同図中には、同種の方法による各系の薬液についての結果も示し、その特徴を比較した。また固結土の透水性を、その破壊ヒズミとの関係を示したのが図-5である。

尿素系であるダイヤロックは図-4に示すように、強さと変形係数とも他の尿素系薬液に比べて、同じないしはやや大きい傾向があり、一般的な尿素系薬液の特徴をもち、他の系の薬液に比べれば、強さも変形係数もかなり大きいことがわかる。また固結土の止水性は、図

-5に示すように他の尿素系薬液同様よくない。

5.2. 密実砂への浸透固結性

注入前後の貫入抵抗の等倍率曲線で強度増加を図示したのが図-6である。

この図から明らかのようにダイヤロックは、砂柱を中心に均等に浸透しており、すぐれに浸透状態を示している。また非飽和の試料土では下部への広がりも良くなっている。

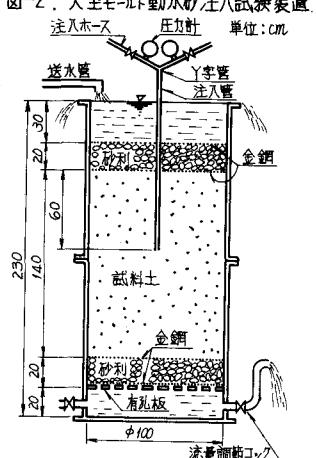
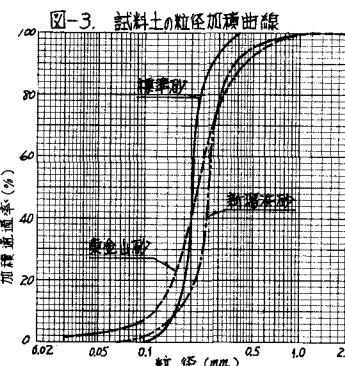
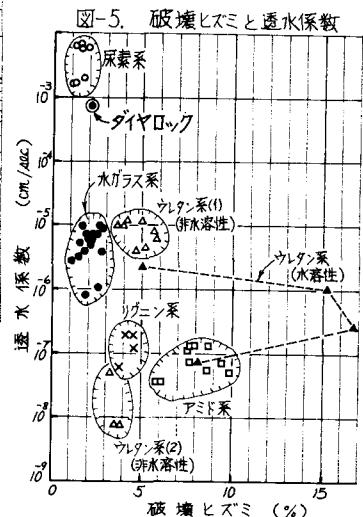
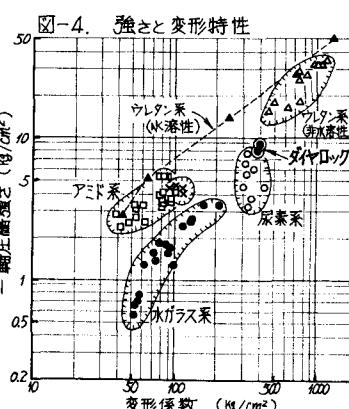


表-1. 薬液の配合と配合液の性質

試験区分	標準砂 注入試験	密実砂 注入試験	大型モールド注入浸透試験			大型モールド 動水砂注入試験	
	主剤濃度(%)	20	20	20	20	20	20
配合	助剤濃度(%)	5	5	5	5	5	5
	硬化剤濃度(%)	2	1	10	5	1.5	10
配合液の性質	ゲルクリム(余)	10.0	18.0	5.5	7.5	18.0	4.0
比 重	1.062	1.056	1.112	1.082	1.054	1.112	1.082
粘 度(cP)	1.44	1.52	1.9	1.6	1.5	1.9	1.6
PH	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0



5.3. 大型モールド注入浸透試験結果

図-7に各場合における固結状態を断面図により比較図示し、図-8には、注入前後の動的コーン貫入抵抗比を求め等倍率曲線を表わしたものと示している。また図-9.(a), (b)は一軸圧縮強さ、注入テン充率および硬化剤濃度の相互関係を示し、図-10には注入地盤の密度の影響を図示した。

ダイヤロックの浸透
固結状態は、図-7に示すように供試体の透水係数が 10^5 cm/sec と比較的浸透しにくい状態に対しても、注入管先端を中心にして球状に固結し、浸透固結性がひじょうに良い。

固結土の性質として、図-10に示すように標準貫入試験によるN値は注入後4~5倍に増加している。図-

8の等倍率曲線では、硬化剤濃度が高くなるほど平均的に強さが分布し、大きな強度の増加が期待できるが、図-9.(a), (b)に示すように硬化剤濃度が5%以上においては、強さ、注入テン充率とも大きな差がないが、5%以下では悪くなり、注入地盤の土質によっては硬化剤濃度を高くする必要があり

図-7. 固結状態断面図

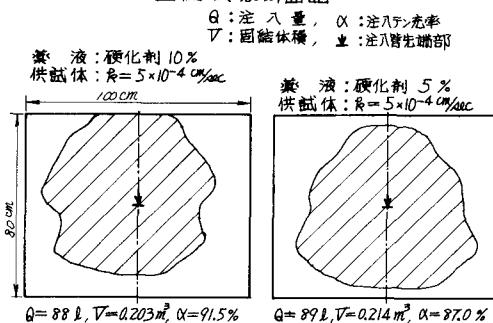


図-6. 貫入抵抗の等倍率曲線

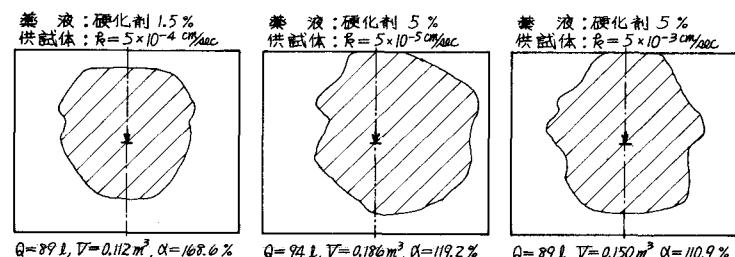
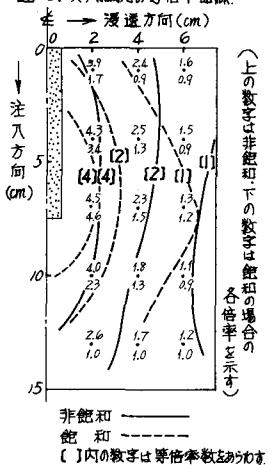
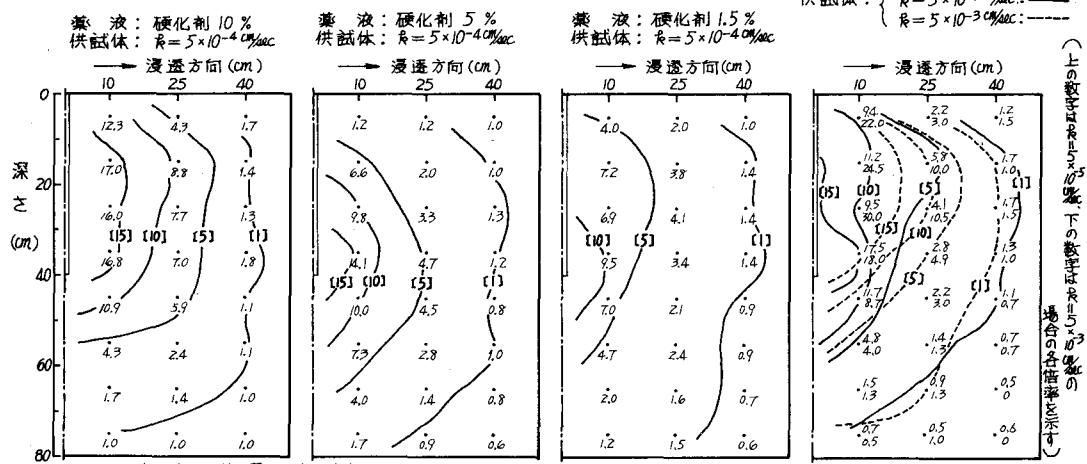


図-8. 動的コーン貫入抵抗の等倍率曲線



注) 数字は注入前の貫入抵抗を基準とした増加率、〔〕内の数字は等倍率数を示す。

一般に硬化剤が5%以上において有効な結果が得られる。また、図-10でみるように、強さは注入地盤の密度の増加に比例して大きくなるが、注入テン充率は地盤の密度の大小により、吸着または固結未端部で弱い部分が多くなり悪くなる。これらの対策としては、硬化剤または主剤濃度を変えることにより、ある程度所期の目的を達成することができると思われる。

5.4. 大型モールド動水砂

注入試験結果

動水状態に対する固結状態を断面図により図示したのが図-11である。

ダイヤロックの動水試料土に対する注入状態と注入範囲は、図-11に示すように、球状に近くその固結位置は注入管端の周辺で、注入テン充率と有効固結率は、それぞれ80~90%，110~120%であり、固結土の強さも4~5kg/cm²と大きく、比較的緩流速の動水状態に対する注入効果は良く、この程度の動水状態に対してもきわめて

有効な薬液であると思われる。なお動水砂注入実験による固結土の性質は一括して表-2に示した。

6. あとがき

尿素系薬液であるダイヤロックは、きわめて浸透性がよいため透水係数が10⁻⁴cm/sec程度までの試料土中に均等浸透し、緩流速の動水状態に対しても有効に固結するが、大きな流速の動水状態についてはさらに検討の要があり、止水性は一般的の尿素系薬液同様よくない。

今回の報告は、中間規模までの実験結果に基づくものであるが、新しく開発された尿素系薬液の特徴と实用性をはっきりさせることができるものと考える。

- [参考文献] 1) 三木：地盤注入用各種グラウトの注入特性、土木学会講演集第3部、2p. 1967.5,
- 2) 三木・今村・佐藤：薬液注入標準試験法の提案、土質工学研究発表会、4p. 1971.6

図-9. 強さと注入テン充率

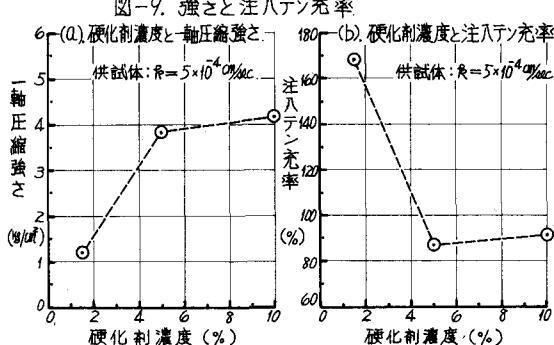


図-10. 注入地盤の密度の影響

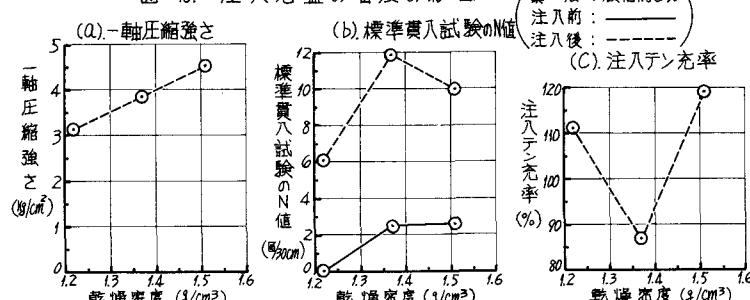


図-11. 固結状態断面図

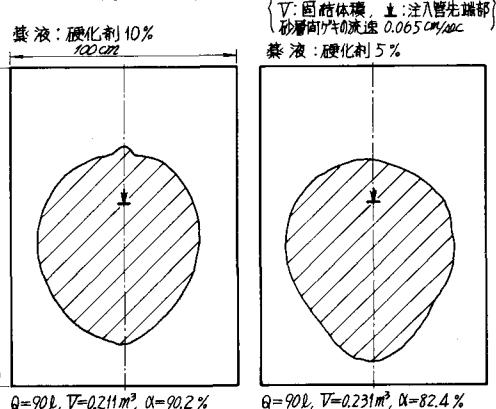


表-2. 動水砂固結土の性質

主剤濃度(%)	20
硬化剤濃度(%)	10 5
注入テン充率(%)	90.2 82.4
有効固結率(%)	110.9 121.4
透水係数(%sec)	3.0×10^{-5} 5.3×10^{-4}
軸圧縮強さ(kg/cm²)	5.03 4.08
変形係数(cm²)	321 298