

薬液注入による2.3の現場試験

オオハ" 正員 山崎 浩

1. まえがき

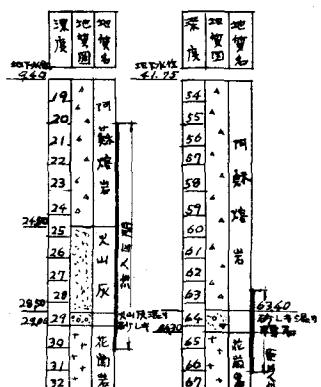
米国、サイナミット社(ACC)で開発された、AM-9(エーエムナイン)薬液注入工法は、往々(昭37-38)筆者が鹿島建設、技術開発部、在職当時、わが國に導入され、注入技術の開発を担当した。当時の現場試験による成果と体験につけて概要を報告する。

このAM-9薬液はアクリアマイド系で、当時、開発途上にあった日東SS(日東化成製品)とは品質、性能はほぼ同様である。前者は粉末、後者は液体である。性能は当時の試験結果、高圧の止水効果は日東SSより3~5割位、且つ、2~3倍、値段は倍数であった。性能は画期的なもので、注入技術の良否によつて、高圧の止水および地盤安定などの効果が認められた。その後、重合反応の特許の関係で、わが国では使用が許されず、現在、日東SSが使用されている。導入後、ACCの技術担当者ミヤクリン氏が来日され、短時間で、日本が直接指導をうけたことがでいた。湯水のトニネルの切羽等における止水には、セメントまたは水ガラス系統では確実な成果をあげるといわれてから、今迄、ミタ薬液が導入された。当時、施工中の湯水の脇側で川岸の立坑で現場試験がなされた。これらの試験の最終的目的は青函トニネル工事を目標とし、湯水村築の問題点を抽出するところが考えられた。筆者が担当した注入実験は、次に述べるものを中心として、約1箇年間にわたってなされ、多くの時間を予算からびくに貢献が投入された。

2. 熊本県、縁川ダム地質の注入試験

2.1 試験の目的

縁川は旧河床の上に阿蘇山の噴火による熔岩、火山灰が流出し堆積したもので、ダム建設計画をするに当り、下層にある透水性の岩および砂層から浸水の防止に生ずる漏水および浸透によつて生ずるハイビニク"またはクレヒク現象等を防止する必要がある。米国の大ムサイドの伏流防止のため、AM-9薬液注入を施工し、その効果を示していれた。本地質には注入試験をなし、問題点を検討した。

図-1 地質柱状図
左の1号渠 右の2号渠

2.2 調査項目 ダム予定地質2ヶ所(1号、2号)で行われた。阿蘇熔岩層の亀裂に注入し、透水性の変化の測定、止水効果の試験、および下層透水層、砂礫層の止水効果の透水試験等を目的とする。(図-1)

2.3 注入の方法、注入機械は米国から、2連式特殊木

ニフ(圧力8.3kg/cm²)を購入され、2液/系統比例配合式のもので、エアーポンプによつて駆動し、A液(AM-9)とB液(触媒MP)を別々に送るための2台のポンプによりなり、注入量の比率を変速機によつて變え、注入中のゲルタイムを自由に変えられる装置の機械である。注入パイプ(Φ53mm)の先端は高水圧に耐えられる硬度11°カーボンを使用した。透水試験

強度は 1.3 kN/cm^2 の圧力 ($1.0 \sim 2.5 \text{ kN/cm}^2$) の単位時間の水の浸透量を単位水量と定め測定した。AM-9 薬液注入前後の結果は(表-1)のとおりである。

(図-2, 3)

2.4. 注入の成果と考察

(1) AM-9

薬液注入後の透水試験は地盤への透水量は零となり、止水効果がえられた。(2) 阿蘇熔岩層の亀裂を完全にシールすれば、同一地盤より 2-3 回の分けて注入を行うと効果がある。これは大きな亀裂から細かい亀裂まで順次シールすればよさそうである。(3) 阿蘇熔岩層の下部にはある透水層のコアサンプルニクは普通のボーリングでは採取できなかったが、AM-9 薬液注入により固結後、ボーリングを行ひ、コアを $132 \text{ mm} \times 100 \text{ %}$ 採取され、透水層の火山灰質は粗砂であることが判明し、設計上の問題点を解明でき、着工時期を早めることができた。

2.5 設計上の問題点

(1) 岩盤の節理、層理による亀裂が発達していき箇所は、セメントと AM-9 薬液工法と並用すれば固結強度と止水効果がえられる反面、セメント注入と本立て比較し、透水に対する、有効な止水壁をつくることができない。(2) ニホン河床の地下、砂礫層と既存木ボーリングの隙間、セメントを注入したが砂礫層は流れたりして地下水中の土砂、セメントミルクが固結するまで流れたり、流速は $2 \sim 3 \text{ m/min}$ と推定されており、こうした箇所には先づ AM-9 薬液を注入して止水壁をつくり、流水を遮断した後、その上下流でセメント注入すれば経済的に基礎岩盤處理ができる。(注入日数 19 日、注入量 $1,040 \text{ L}$ 薬液)

3. 北海道炭礦汽船、平和石炭北部工場の注入試験

3.1 試験の目的 立坑(内径 4.8 m 、深さ 42.5 m)の排気坑で、深さ 20 m 附近より湧水があり $37 \text{ m}^3/\text{min}$ の開削されたが、湧水量は $0.5 \text{ m}^3/\text{min}$ (圧力 10 kN/cm^2 例外) に達し、作業は困難となってしまった。地盤は幾層別層(砂岩と頁岩の互層)で大小の亀裂が多く、さきに、坑外よりセメントおよびハイドロカル注入により湧水量は半減したが、完全な止水効果はおどりながらったため、AM-9 薬液を立坑の地盤から、注入すれば効果がありうる、坑内より注入を行なった。(図-4, 5)

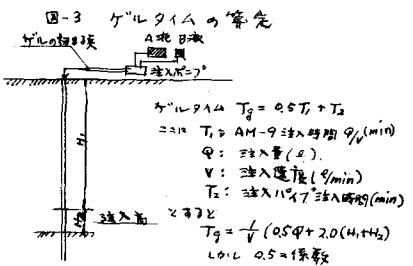
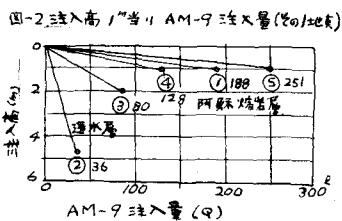


表-1 AM-9 薬液注入表

序番 注入回数	注入高 m	孔底 位置 m	注入 量 L	注入量 L		透水試験 強度 m/s	時間 min
				A吸	B現		
1 3	-21.80	-22.80	1-6	13 20.5	15 16 35 35	0.5-0.6	7-10
2 2	-24.00	-28.70	4	13 17.2	15 63	0	
3 2	-22.00	,	0.7	15 160	16 12 5	0	
4 2	-21.00	,	15-20 2-15	120 8	8 5 0	6 8-10	
5 2	-20.00	,	40 20-25	18.9 13	10	1	4-10
6 1	-20.50	,	12 17	68 6	4	0	3 7-10
7 2	-23.50	-30.20	4	13 21.0	14 19 60	10 4	6-10
計				1134	84		
1 1	-6.00	-6.80	1	21 75	66 7-40	10 3-10	
2 1	-6.60	-6.80	4-6	11 41	26 7-40	13 2-0	
3 2	-6.20	-6.60	2	16 80	9.0 5-0	10 5-15	
2 4	-6.30	-6.60	4	13 51	5.7 4-0	17 2-60	
5	-6.30	-6.60	2	11 65	6.0 6-0 25	1	14 2-45
計				312 299			

(注) 透水試験強度 $= 2.5 \text{ kN/cm}^2$ の場合と示す。

3.2 注入の方法 注入は先づ立坑の坑外より垂直ボーリング孔より $30\sim 50m$ （深さ）注入し、成果が立ち上るにつれて、直接、坑内より水盤に注入した。 (1) 坑外の垂直ボーリング孔より注入 深さ $33\sim 37m$ の内側は掘削断面は亀裂状の小断層があり、3ヶ所、注入とした。その結果、湧水量集中して $0.25m^3/min$ となった。 No.6注入は先づ染料（フルオレゼニ）で着色して水を送り、流速を測定したところ $=3$ 、注入後、 $1min$ 後、坑内流出した。ゲルタイムを $30sec$ 程度に短縮して $40\sim 50m/min$ の注入速度で行つたが、注入圧が大きく、水盤に当らすと、薬液の一滴から漏出する点より直接、断層へ割孔し注入とした。 (2) 坑内より注入、2ヶ所の断層の両側は垂直または斜めに9本深度 $5.5m$ 削孔し、三層水が坑内注入し、完全に止水あることを確認した。これらの注入機械は「グラウトボーリング」(MC-10型) 2台で2液等量/系統式で使用した。(表-5、図-6)

3.3 注入の成果と考察 (1) AM-9 薬液はゲルタイムを $20\sim 30sec$ 程度まで短縮してあるが、水盤に直接注入しても確實な効果がえられる。 (2) 埋削前、先行ボーリングにより水盤を探知して注入すれば、効果がある。 (3) 多量の湧水の場合は薬液がゲル化前に希釋されるため、濃度を 15% 程度（普通 10% ）で $L2$ 注入速度を $30\sim 50m/min$ で結果、効果があつた。 (4) この程度の湧水圧では「グラウトボーリング」2台の等量/系統式でも使用が可能である。(注入日数21日 注入量 $6,770m^3$)

4. 北海道岩手三船、夕張中央排気立坑の注入試験

平和立坑の止水試験が成功した當時、開削中の中央排気立坑（内径 $6.0m$ 深さ $450m$ ）の深さ $-250\sim 257m$ の箇所で砂岩含水層があり、三層水量 $9.70m^3/min$ （水压 $6\sim 20kN/m^2$ ）掘削作業に支障をきたしたため、AM-9 薬液注入試験が行われた。注入は立坑の接続機によらず、2段のスカフードは2台のグラウトボーリングによらず下層より上層に向て注入した。その

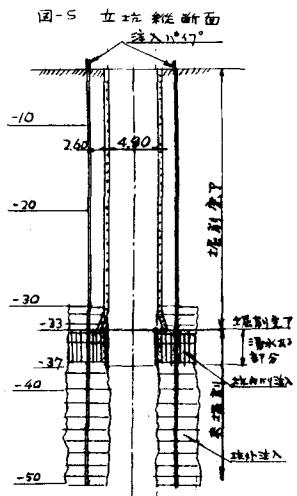
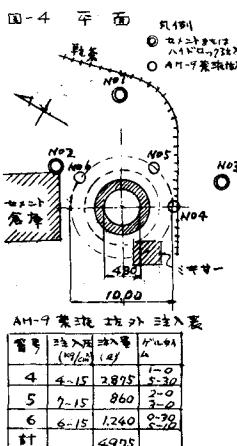
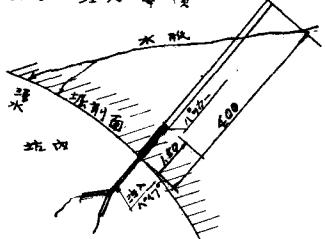


表-2 AM-9 薬液 坑内注入表

北側壁壁面	西			東			南側壁壁面
	1	2	3	4	5	6	
-33.7							
-34							
-35							
-36							
-37	1	2	3	4	5	6	
-38	2	3	4	5	6	1	
-39	3	4	5	6	1	2	
-40	4	5	6	1	2	3	
-41	5	6	1	2	3	4	
-42	6	1	2	3	4	5	
-43	1	2	3	4	5	6	
-44	2	3	4	5	6	1	
-45	3	4	5	6	1	2	
-46	4	5	6	1	2	3	
-47	5	6	1	2	3	4	
-48	6	1	2	3	4	5	
-49	1	2	3	4	5	6	
-50	2	3	4	5	6	1	

(注) 漏水量は注入時の2倍である。

図-6 注入実績



結果、一時止水する二とは2"きなが"不成功に終った。そのとき、在庫のAM-7薬液も全く、日東シラミ併用して使用した。高圧の湧水を征服するには、注入中ゲルタイムを注意改變する二での"きる比例配合の2液/系統式ボンベ"が必要であり、材質は耐酸性のピストンおよびゴムパッキンを装備したものを作成するは、かなりの時日を要する二とが判ったので中止やむなきにいたった。作業は1月の嚴寒、気外-10°C、坑内25°C近い高温で気温の変化も甚しく、また、湧水の飛散が豪雨の中に、作業して113mとの同様、ノートも満足にとれずには、薬品がアクリアミドを多量に含んでいたので、中枢神経障害症の防止・防毒装置等の問題があり。注入作業は2交代で行、石。こうして湧水を止水するには、塙削前、坑窓の周囲より水取廻と探知し、先行ボーリング(長さ10-15m)をなし注入後、塙削するのが原則であり、塙削後の湧水の止水の大歎レタス知る二とが2"き、より効率と体調を考え試験である。(作業日数11日、注入量14,535L)

5. 東京都水道局、京葉有料道路横断水道管路故の注入試験

水道管(内径110mm×長25.00)ヒューム管と道路

下2.5mの位置に推進工法によつて布設する工事である。工事はシルト混り細砂で、地下水位が高く、工事中ツイッサニード等の地盤沈下の懸念がある左となり、推進前面の地盤安定および漏水止目的として、AM-7薬液の注入とウェルボイント工法併せて施工した。

注入は交通と遮断できないの2"水平注入、1回注入時間20分、ゲルタイム15-20分"にて薬液の注入範囲を擴大した。こうして箇所には薬液注入は2本立てせむば成果はあがらない。(国-7)

6. 農林省、西園寺干拓、堤防吸出防止の注入試験

潮汐干溝作用により堤防基礎栗石の間欠きから隙間に砂が流出し陥落する。これを防止するため、以前、セメント注入せながれ効果を上げる二とかげきしながれ。AM-7薬液とセメントモルタルを混合し、セメントミルクの流出するのを防ぐため、ゲルタイムを2"きるだけ縮少し、注入の効果を期すようにして。カーテンウォール(隔壁)をつくり、砂の流出を防止して成果を上げた。1本の注入量285L(8kg)、ゲルタイム30sec。この混合液の考案は米国の文献によくつかうて初めて採用され、成果を上げたもの2"である。(国-8)

7. あとがき 現在、薬液注入工法は、施工管理が難しいこと、効果の信頼性が欠けること、工費が、高いなど、の理由から知らない傾向はあるが、トンネル工事等の岩盤割れ目の湧水には先行ボーリングの注入により石質は効果を上げる二とかげきする。青函トンネル工事は、いま、セメント、ゲルタイムのちつともWから湧水のより薬液の注入の使用が認められてゐる。しかし、中積層の注入技術は、いままでは、現場の経験と基礎実験の研究の蓄積が残されてゐる。あたりに、このAM-7薬液は多くのこれらを農業連続薬剤(元)未重合半導土か、米国の技術調査視察中、見受けられ、これが"國の導入されたもの"であることを附記しておく。

