爾推進技術·最前線

軟弱地盤に求められている 推進工法と無排土推進工法の 進展について



1 はじめに

著者は、本特集で、地山・地盤への 挑戦と題して、推進技術の進化と現状 について述べてきた。

そして、克服されていない掘削困難 な地山として、次のようなものを取り上 げ、どのように進化・発展しているかに ついて記述している。

- ①崩壊性の高い地山、巨石混り地盤
- ②岩盤地盤
- ③粘土、砂、礫、岩盤層が混在する複 合地盤
- ④土以外の地中物
- ⑤軟弱土

6年目の今回は、軟弱土への対応と 軟弱土への最大の挑戦である無排土推 進への取り組みについて、今後の推進 技術の発展性について述べてみたい。

2 軟弱土への挑戦から始まった 推進工法の技術革新

近年では、あらゆる土質に対応可能 である推進技術は土以外の地中物であ る鋼製物、木材にも対応可能となって いる。このように技術の発展を進め、 国外からも脚光をあびる我が国の推進 工法であるが、最初に困難であるとさ れた土質は軟弱土対応であった。周知のとおり、推進工法の最初は刃口式推進工法であり切羽は開放された状況での施工であった。当然、地山が緩い場合や地下水位以下においては、推進路線を薬液注入などで地盤改良を行わなければ施工が不可能な工法であった。

しかし、推進工法が多く利用する必要がある下水道管敷設普及が急務な地域は、主に東京、大阪の都市であり、それらの土質は、ほぼ沖積層であった。そこで、推進工法は地盤改良を行わずに軟弱な土質への対応が求められた。

そのような地山に対応するために、小口径管推進では圧入二工程推進工法が開発された。軟弱土のような方向制御が困難な地山において、一工程目にパイロット管を圧入推進することで精度を確保し、二工程目で推進管を敷設する工法である。圧入式の二工程目では、誘導管の重量が小さく、誘導管接続部は機械的に接続された剛体であるため、沈下がしにくく、方向性を高めやすい構造となっている。また、二工程目は掘削専用の機能となるため、比較的重量も軽く、一工程目に追従して推進されるため沈下しにくい施工方法となっている。

大中口径進では、沖積層における掘

進対策にシールド工法で使用されてい た泥水式を推進工法に導入したことで、 推進工法は地山が緩い場合や地下水位 以下でも対応が可能となって行った。し かし普及の過程において、泥水式推進 の技術だけでは地山の崩壊が防止でき ない地山があることが分かっていった。 粒度が均等で細粒分が少ない耐水した 砂質土や軟弱土である。緩い地山の崩 壊速度に対して推進する速度が追い付 かないことなどで発生する現象であっ た。しかし、そのような地山でも、掘 削土の取り込み口の開閉を調整する掘 進機や掘進機の面板を前後させ機械的 に切羽を保持させる施工方法が開発さ れ、軟弱土でも切羽安定を図りながら の推進が可能となっていった1)。

そして、推進工法はこの30年で、軟弱土に対応できる密閉型推進工法も泥水式、泥土式、泥濃式と多彩に進化している。さらに近年では、これらの工法の長所をその土質に応じて組み合わせて施工ができるハイブリッド工法が開発され、さらに土質に柔軟に対応できる管路敷設工法として発展している²⁾。

3 N値が極端に少ない 軟弱土への対応

軟弱土への対応については、密閉型 推進工法を用いることで対応可能とし ていた推進工法であるが、N値が極端 に少ない軟弱土 (N≦1) は、今でも 困難な地盤である。掘進機本体が沈下 する、方向制御が効かなくなるなどが、 多く発生したことから、対応不可能とし ている工法は現在でも多く、地盤改良 を必要とする工法が多い。表−1に高 耐荷力方式推進工法の土質条件による 適用選定表示す。

多くの工法が補助工法なしでは推進不可能としている背景には、軟弱地盤を単に貫入試験の値であるN値だけに捕らわれて判断している点があると考えられる。このような軟弱土においては、地山の含水量や鋭敏比などについても考慮した判断が必要であり、それらの考え方を踏まえた経験の積み重ねが安易に補助工法に頼らず施工が可能である工法を生み出すこととなると考える。そして、近年では軟弱土の技術対応を進化させ、軟弱地山でも補助工法を用いずに推進可能としている工法がある。

小口径では、N値が0においても施工 可能であるとしているハイパー工法があ る4。ハイパー工法では鋭敏比に着目 すべきとしている。ハイパー工法は圧 入二工程式であり、一工程目では無排 土圧入し、二工程目では余掘りをほと んど行わない推進を行うため、方向修 正ヘッドを頻繁に動かし、余掘量の大 きな他方式より地盤のみだれが小さくと なるため、N値がOでも鋭敏比が低け れば施工可能としている。確かに、ほ とんどの推進工法ではすべての工法で カッタが全面で回転することが行われ、 地山を乱すことがある。その中で推進 することは掘進機の姿勢制御や方向修 正が困難となるのは必然で、鋭敏比に 着目するのは的を射ていると考える。 鋭敏比が8以上の粘土を鋭敏粘土、10 以上を超鋭敏粘土、16を超える粘土を クイッククレイと呼ぶ。このようなN値 が低い軟弱土のなかでも特に、含水比、 鋭敏比ともに高く乱れやすい土は、推 進工法においても特に考慮すべき軟弱 土であり、推進工法を採用する際にも 留意したい土質である。また中口径で は、CMT工法の掘進機が、殻構造設計 による機体の軽量化と機械の重心位置 を考慮した掘進機で軟弱地山でも掘進 機の自沈を発生させないとしている⁵⁾。

ハイパー工法、CMT工法は、軟弱 土に対しての考え方を真摯にとらえ、自 らの工法や適応の考え方を進展させる ことで施工可能である範囲を広げてい ると考える。

4 無排土推進工法への進展

推進工法での究極の技術革新は、あらゆる土質における無排土推進と考えるが、小口径 ϕ 300mm程度、軟弱土であれば、その施工はすでに多くの推進が実施されている。

前述した圧入二工程式推進工法も、 一工程目の仮管推進は完全無排土で実施される施工方法である。圧入二工程式推進工法は、現在でも塩ビ管推進などで多く採用されている工法であり、そのことからも軟弱地山での無排土施工は100mm程度の小口径管推進では施工は可能であることが分かる。

無排土で推進を施工できるメリット は、設備の縮小化、産業廃棄物の削

		土 賃 性 状								<u> 高 新 荷 カ 方 式 </u>																					
土質分類			含水比	地下	股大 粒 径	れ き 混入事	透水敷	Œ		方 式		<u>ーガ:</u>			泥	水	方	共										式			
		N値		水 圧				二工程式		一工程式		一工程式			二工程式																
			4		(円び径に 対する比率)			補助工法		補助工法		補助工法		植助工法			植助工法			補助工法			補助工法			助工:					
\vdash			(%)	AND DELLY		(%)	(cm/s)	绿		PE 531	無		採別	無	-12	租別			福期	舞		10.50	舞		1100			19.70		有 🗆	#2L
粘	腐植土	N≦1	>200					송	으	_A_	×	응	A.	×	송	÷	×	슁	÷	×	승	A	×	승	- <u>A</u>	 ×	8	A	X	쉱	쉬
120		N>1 1≤N≤5			-				=		ô	-			2	A	8		A	8	-	- A	8	2	_ А	6	12	Α	8	왁	_
性土	粘性土	5 <n≦15< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>00</td><td>☱</td><td></td><td>ŏ</td><td>=</td><td>******</td><td>9</td><td>=</td><td></td><td>0</td><td></td><td>_</td><td>8</td><td>=</td><td>_</td><td>8</td><td>=</td><td></td><td>8</td><td>=</td><td></td><td>8</td><td>=+</td><td>-</td></n≦15<>						00	☱		ŏ	=	******	9	=		0		_	8	=	_	8	=		8	=		8	=+	-
	和江本	15 <n≦50< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>×</td><td>×</td><td></td><td>ŏ</td><td>_</td><td></td><td>ŏ</td><td>_</td><td></td><td>ŏ</td><td></td><td></td><td>ŏ</td><td></td><td>_</td><td>ŏ</td><td></td><td></td><td>õ</td><td>\equiv</td><td>_</td><td>ŏ</td><td>=+</td><td>\neg</td></n≦50<>						×	×		ŏ	_		ŏ	_		ŏ			ŏ		_	ŏ			õ	\equiv	_	ŏ	=+	\neg
572	(土丹・泥岩)				_			×			ŏ	=		ŏ	-1		ŏi			ŏ	=		ŏ	=		ŏ	=	-	ŏi	=	\neg
		N≤10		≤10	_			Ö	=		ŏ	=		ŏ	=		ŏ	=		ŏ	=	-	ŏ	=		ŏ	-		ŏ	-1	\neg
l		N≤10		>10	_	_	≤10 ⁻³	Δ	_		Δ	0	AB	Ô	-		0	-		0	_		o			0			o	-1	
1		N≤10		>10	_		>10-1	Δ	_		×	Δ	AB	Õ	_		0	-		O	_		õ	_		0	_		0	-1	\neg
砂質土		10 <n≤50< td=""><td>-</td><td>≤10</td><td></td><td></td><td></td><td>×</td><td>×</td><td></td><td>O</td><td>=</td><td></td><td>ŏ</td><td>-1</td><td></td><td>ŏ</td><td>-</td><td></td><td>ŏ</td><td>-</td><td></td><td>ŏ</td><td>=</td><td></td><td>ŏ</td><td></td><td></td><td>Ιŏί</td><td>-†</td><td>\neg</td></n≤50<>	-	≤10				×	×		O	=		ŏ	-1		ŏ	-		ŏ	-		ŏ	=		ŏ			Ιŏί	- †	\neg
		10 <n≤50< td=""><td></td><td>>10</td><td></td><td></td><td>≤10-3</td><td>×</td><td>×</td><td></td><td>Δ</td><td>О</td><td>AB</td><td>0</td><td>=</td><td>_</td><td>0</td><td>=</td><td></td><td>0</td><td>=</td><td></td><td>0</td><td>-</td><td></td><td>0</td><td>_</td><td></td><td>0</td><td>=</td><td>\neg</td></n≤50<>		>10			≤10-3	×	×		Δ	О	AB	0	=	_	0	=		0	=		0	-		0	_		0	=	\neg
		10 <n≤50< td=""><td></td><td>>10</td><td>_</td><td></td><td>>10-3</td><td>×</td><td>×</td><td></td><td>×</td><td>Α.</td><td>AB</td><td>0</td><td>_</td><td></td><td></td><td>\equiv</td><td>_</td><td>0</td><td>_</td><td></td><td>ŏ</td><td>_</td><td></td><td>O</td><td></td><td></td><td>0</td><td>_</td><td>\neg</td></n≤50<>		>10	_		>10-3	×	×		×	Α.	AB	0	_			\equiv	_	0	_		ŏ	_		O			0	_	\neg
		N>50		≤10			-	×	×		Δ		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	ŏ			8	_		ŏ	=		ŏ	-		ŏ		-	ŏ	=†	\neg
		N>50	_	>10	<u> </u>			×	×		×	Δ	AB	Õ	$\overline{}$		ŏi	-		Õ			Õ			Õ	_		Õ	=1	
			-	≤10	≦1/10	≤60	_	×	×		0	_		0	_		0	-		0	_		0	-		0	_		0	-	
1				≦10	≦1/10	>80	-	×	×		×	Δ	AB	×	Δ	Α	×	Δ	A	×	Δ	Α	0	_		Q	_		0	-1	
ı		-		<u>≦</u> 10	≦1/3	≦60_		×	×			% O	AB	0	_		0	_		0			0	_		0	_		0		
Į.				≤10	≦1/3	>80		х	×			%Δ		×	Δ	A	x		_A_	x	Δ	A	Q	-		Ö	_		Q		_
ı	WA 1986			_≤10_	>1/3	≤60_		×	×		<u>×</u>	×		×4	×Ω.	<u>-</u> Ā-	×			0	÷		<u>.</u> Q.			Q	_	_	인	-1	-
	砂礫			≦10	>1/3	>80		×	×		×	×			ЖQ	_A_	×	×		×	Δ	Α_	ŏ	-		Ö	-		Ö	-	-
	4			>10	≦1/10	≦60	≤10 ⁻²	×	×		Δ	Q	AB	0	-		이	-	_	O	=	_	0	-		0	-	_	0	-	
ı	粗石			>10	≦1/10	<u>≨</u> 80	>10"2	х	x		×	Δ	AB	Δ	0	_A_		0	_A_	Δ	0	Α.	0	-		0	-			0	Α.
ı				>10	≨1/10	>80	>10 ⁻²	×	×		×	Δ	AB	Δ	0	A		0	_A_	×	Δ	Α_	Δ	0	A	Δ	0	_A_		이	A
1	巨石			>10	≦1/3	≦60	≦10 ⁻²	×	×		፠Δ		AB	0	-		0	-		Q	_		0	-		0	_		0	-1	
1		_	-	>10	≦1/3	≨80	>10 ⁻²	×	×		×	%Δ	AB	Δ	0	A		0	Α	Δ	0	A	0	-		0	_		Δ	Οl	Α
ı		1	-	>10	≦1/3	>80	>10-2	×	×		×	%Δ	AB	Δ	0	A	Δ	0	A	×	Δ	А	Δ	0	Α	Δ	0	Α	Δ	οl	Α
ı		-	-	>10	>1/3	≨60	≦10 ⁻²	×	×		×	×		፠Δ	* 0	A	×	×		0	_		0	-		0	-		0	-1	
ı		_		>10	>1/3	≲80	>10-2	×	×		×	×		፠Δ	*O	А	×	×		Δ	0	A	0	-		0	_		Δ	0	A
I		_		>10	>1/3	>60	>10-5	×	×		×	×			жŏ	Α	×	×		×	Δ	A	Ă	0	Α	Δ	0	А		ŏ	A
_							- /-																				-			7	

表-1 高耐荷力方式推進工法の土質条件による適用選定表³⁾