盤性化した推進技術

高耐荷力方式の最先端



1 はじめに

わが国の小口径管推進技術は、下水 道管路を中心とする施工経験の蓄積か ら、適用可能な土質、推進延長、曲線 等の掘進・制御機能の信頼性、ならび に、そのオペレーション技術は高度な レベルにあり、市場拡大が期待される "水ビジネス" においても、世界の冠た る技術分野として注目を集めるに至っ ています。このうち「高耐荷力方式」は、 昭和50年代に本格的に実施工に採用 され、現在の小口径管推進工法の躍進 の礎となった工法です。最近では「低 耐荷力方式」に主役を奪われている感 もありますが、都市の地下空間が高度 利用され、地上からの開削が困難な場 合の長距離や曲線といった難工事では 欠くことのできない工法です。

また、地震対策の視点からは、掘削・埋め戻しを行わない推進工法の被害は全体的に少ない中、特に「高耐荷力方式」は、使用する管材料の断面積あたりの重量が他の管に比べ重く、液状化現象下での浮上・沈下に関しての優位性も推察されます。

本稿では、このような「高耐荷力方 式」小口径管推進工法について振り返 り、設計・施工において克服すべき課 題について述べてみたいと思います。

2 工法の分類

小口径管推進工法は、一般に図-1 のとおり分類されています。最近の掘進機は、ほとんど方向修正機能を保有し高精度の施工が可能となっていますが、開発当初から高性能であったわけではなく、「大中口径と異なり中間地点まで人が立ち入ることが制限されている」中で、「如何に対応可能な領域を広げるか」、「如何に信頼を高めるか」への果敢なチャレンジが多くの技術の開発・向上に繋がった結果であろうと考えます。各方式について、私的に解釈すれば次のとおりです。

2.1 圧入方式

圧入方式の基本は、「槍(銛)で刺す」「押し込む」です。現在は、推進延長の長い二工程式が主流となりました。一工程目は狙った方向へ推し進めるために誘導管先端の槍や銛に工夫を施し、二工程目はこの誘導管をガイドに所定の断面に押し広げる(拡径)ことを容易にするためにヘッドの形状や土砂の取り込み等を工夫しています。

2.2 オーガ方式

オーガ方式の狙いは、「固い地盤で もより長く推したい」です。このため に、基礎杭工事で用いられたオーガ穿 孔機を水平掘削に応用、更に土砂を管 内に取り込むことで先端抵抗を小さく しています。さらに、シャフトや掘進 機は、精度管理しやすいように工夫し て現在に至っています。

2.3 泥水方式

泥水方式は、大中口径管推進工法の 技術を導入した「帯水砂層における切 羽安定」を特長とする方式です。推進 の安定性や長距離対応がより重視され るようになり採用が増えました。掘進 機内に駆動装置を備える工法が主流で すが、送排泥や駆動装置のサイズや重 量が課題でした。現在では、小型化、 軽量化され、さらには、破砕や掘削の 機能が高じて難易度の高い地盤に適用 範囲も広がりました。

2.4 泥土圧方式

泥土圧方式には、オーガ方式の課題であった「切羽の安定性と排土の効率」を克服したタイプと、泥水方式の課題であった「地上設備の小型化」「残土の取り扱い」等について工夫したタイプがあります。開発経緯から駆動装置

が立坑内にあるものと掘進機内にある ものに区分されます。また、排土方式 もスクリュ排土、圧送排土、吸引排土 に区分され、多種多様な工法がありま す。このため、適用地盤、延長、線形 等についても、工法により選択肢の多 い方式です。

適用土質区分

各方式の適用土質区分について、「下 水道推進工法の指針と解説」、「推進工 法用設計積算要領小口径管推進工法高 耐荷力方式編」で、表-1のように示 されています。これは標準的な適用範 囲であり、個別の工法では、これを超 える巨石や岩盤、複雑な地層にも対応 できるレベルにまで改良や工夫(差別 化)が行われています。地盤の適用範 囲を大きく広げた工法の例を、表-2 に紹介します。推進工法に限らず、関 連分野としての全体的な技術の向上に

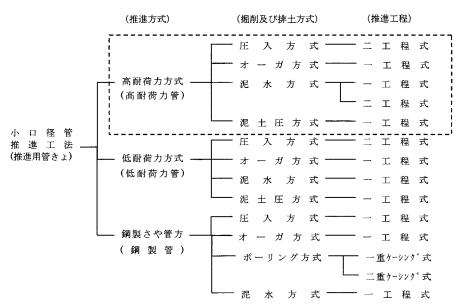


図-1 小口径管推進工法の分類1)

は、開発メーカによる技術競争、切磋 琢磨が欠かせないものとなります。こ のためには、各技術がより多くの施工 現場に適用され、実績を踏まえて対応 性、優位性を検証し、評価することが 重要となります。このことが、新たな 改良・改善に繋がることとなります。 また、各技術の特長を無用なトラブル 無く最大限発揮させるためには、設計 時点で施工条件等の適合性についての

		Γ	±.	質	性状											毐	7	īit .	荷	カ	7	7	式								
土質分類					最大粒径	れき (%) 混入率	透水係数 (cm/s)	E 3 ま まま - ガ まま に 水 ま ま ま 泥土圧 方式														\neg									
		N値	含水比					=	工程		一工程式			一工程式			二工程式			立坑内駆動方式			先導体駆動方式			圧送排土方式			吸引排土方式		
			(%)	(kN/m ²)	(呼び径に対 する比率)			補助工法			補助工法			補助工法			補助工法			補助工法			補助工法			補助工法			補助工法		
								無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別	無	有	種別
П	腐食土	N≦ 1	>200				_	Δ	0	Α	×	Δ	Α	×	Δ	Α	×	Δ	Α	×	Δ	Α	×	Δ	Α	×	Δ	Α	X	Δ	Α
粘	機及工	N > 1	_	_	-	-	-	0			Δ	0	Α	Δ	0	Α	◁	0	Α	Δ	0	Α	\triangleleft	0	Α	Δ	0	Α	Δ	0	Α
土	粘性土	1 < N ≦ 5	_				_	0	_		0	-		0	_		0	-		Δ	_		\triangle			Δ	_		Δ		
		5 < N ≦ 15						0			0			0			0			0	_		Q.			0			Ō.		
		15 < N ≤ 50			_		-	×	×		0			0			0		ļ	0	_	_	Ō	_		0		<u> </u>	Ó	-	-
教器	(土丹・泥岩)	N > 50	_	-	_			×	×	<u> </u>	0	_	\vdash	0	ഥ		0		—	0		<u> </u>	0	<u> </u>	\vdash	0	_	├	Ö	_	-
砂質土		N ≦ 10		≦10				0	<u> </u>	-	0	-		0	_		0	_		0			0	-	\vdash	0	-	\vdash	Ö		
		N ≦ 10		>10			≤ 10 ⁻³	Δ		ļ	Δ	0	ΑВ		_		0			0	_	ļ	0	_	-	0			0		
		N ≦ 10	_	>10	_	-	> 10 ⁻³	Δ	_		×	Δ	ΑВ	0			0		_	0		L	0	-		0	_	<u> </u>	0		-
	砂質士	10 < N ≦ 50		≦10				×	×		0			0			0				_	_	0_			0			0	-	
		10 < N ≦ 50	_	>10	_	_	≦10 ⁻³	×	×		Δ	0	ΑВ	0	_		0	_		0	_		0			0			0	-	
		10 < N ≦ 50		>10	_		> 10^3	×	×		×	Δ	ΑВ	0	_		0	- :		0			0			0			0	- 1	
l		N > 50		≦10				×	×_		Δ			0			Q			<u>Q</u>			Ŏ			Ŏ			Ŏ		
<u> </u>		N > 50	_	>10	-			×	×		×	Δ	ΑВ	Q.		_	0		_	Ŏ	<u> </u>	<u> </u>	Ŏ	-		Ō	_	<u> </u>	Ö	_	
l				≦10	≤ 1/10	≦60		×	×		0			0	-		0			0			Q			ŏ			Ŏ		
l				≦10	≦1/10	>60 ≦60		×	×		X	<u>∆</u> %○	AB	×		Α	X O		A	X 0	Δ	Α	00		-	00			00		
l				≤ 10 ≤ 10	≦1/3 ≦1/3	≥60 >60		×	×					$\frac{1}{x}$	Δ		×	Δ	A	×		A	0			0			0		
		<u>-</u>	<u> </u>	≦10	>1/3	≤60		Ŷ	×		F÷	×	AD	*^	<u>*</u> 0	A	ŵ	×		ô	-	_A_	$\frac{\circ}{\circ}$	-		0	=	<u> </u>	ŏ	1 - 1	
1				≦10	>1/3	>60	_	×	×		×	×			*0	A	×	×		×	Δ	A	ŏ			ŏ	_		ŏ		
	砂礫	_		>10	≦1/10	≦60	≤ 10 ⁻²	×	×		Δ	0	ΑВ	0	-		O			0	_	<u> </u>	Ŏ	_		ō	_		ŏ	-	
	粗石	_	_	>10	≦1/10	≤60	> 10 ⁻²	×	×		×	Δ	ΑВ	Δ	0	A	Δ	0	А	Δ	0	A	0	-		0	_		Δ	0	Α
			-	>10	≦1/10	>60	> 10-2	×	×	-	×	Δ	AΒ	Δ	ō	A	Δ	Ō	A	×	ă	A	Δ	0	Α	Δ	0	A	Δ	ŏ	A
l	巨石	_	-	>10	≦1/3	≦60	≤ 10 ⁻²	×	×		※ △		AB	0			0			0	_			Ť		0		<u> </u>	0		
l	P. 43	l		>10	= 1/3 ≤ 1/3	≦60	> 10 ⁻²	×	×	<u> </u>		<u>*Δ</u>		Δ	0	A	Δ	0	A	Δ	0	Α	ŏ	_		0	l _	l	Ŏ.	0	A
l		l		>10	≦1/3 ≦1/3	>60	>10	×	L^			<u>*Δ</u>		$\frac{\Delta}{\Delta}$	ŏ	A	Δ	0	A	×	$\frac{\circ}{\Delta}$	A		0	A	$\frac{\circ}{\triangle}$	0	A	Δ	ŏ	A
				>10	>1/3	≥60 ≦60	>10 ⁻²	×	l-^-	 	×	× 77	7.0	<u>△</u> ※△			×	×	'A			1	10		<u>^</u>		<u> </u>	^	0	_	-7
]										-						A								├	-		├	-	_		
				>10	>1/3	≦60	>10 ⁻²	×	×		×	×		<u></u>		A	×	×	-	Δ	<u> </u>	A	0	_	<u> </u>	0	_	<u> </u>	Δ	0	A
		1	_	>10	>1/3	>60	>10 ⁻²	×	×		×	×		※ △	% O	Α	×	×		×	Α.	Α	Δ	0	A	Δ		A	Δ		A

表-1 高耐荷力方式の適用土質1)

(凡例)

 $(10kN/m^2=0.1kgf/cm^2)$

無:補助工法を使用しない場合 ○:一般的に適用できる 有:補助工法を使用した場合 △:適用に当たっては検討を要する

一般的に適用できない

: 補助工法を使用しなくてもよい

※: 特殊仕様(破砕装置付等)の場合に可能 A: 薬液注入工法または高圧噴射攪拌工法 B: 地下水位低下工法 AB: AかBどちらかの工法

 (注) 各方式毎に定める地下水圧の上限値は次の通りとする。

 推進方式
 上限地下水圧

 圧入・オーガ方式
 10kN/m²
泥水方式 150kN/m^2 泥土圧方式