解片般(大地な)

本格的な岩盤掘進機の開発とオーストラリアでの施工事例

鈴木 昭彦 (株)イセキ開発工機 海外営業部課長



1 はじめに

当社の岩盤掘進機としては、岩盤、 転石・玉石を含む地盤およびこれらの 地盤と砂質土、粘性土の複合地盤を推 進できるアンクルモールスーパーがあ る。この掘進機の特長は、日本国内で 下水道管を敷設する地盤の大半を占め る上記多様な地盤に適用できることを 目的とする機能を有することであっ た。しかし、この掘進機は、転石・玉 石の破砕と崩壊性の地盤での山留め対 策のためにカッタ駆動軸上にクラッ シャを装備していたため、掘進中の ローラビットの交換は不可能であっ た。よって、岩盤推進での推進可能距 離は、岩質と岩の強度によっても異な るが限界があった。

本稿では、海外での岩盤掘削を主な 用途としてドイツのローラビットメー カと共同開発したカッタヘッドを装備 する本格的な ϕ 1510岩盤掘進機と、 そのオーストラリアでの施工事例を紹 介する。

2

岩盤掘進機の概要

2.1 岩盤の掘削

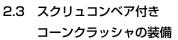
岩盤(一軸圧縮強度 200MN/m²程度まで)の掘削は、カッタヘッドに装着したディスクカッタの刃先を岩盤に押し付けてカッタヘッドを回転、同心円状の刃先間の岩盤を楔効果により剥離して破砕する。

ディスクカッタは、重荷重に耐えるベアリングを内蔵すると共に長寿命のシールを備えるドイツのメーカのものを採用している。また、カッタヘッドについても同メーカと共同開発している。

ディスクカッタの交換は、外径 1510mmの掘進機の内部から行うこ とができる。

2.2 掘削ズリの搬出

剥離破砕された岩片およびズリは、カッタヘッド前面にあるスクレーパで 掻き取られ、カッタヘッドの開口から カッタチャンバ内に取り込まれる。岩 片およびズリは、隔壁下部に設けたスクリュコンベア(リボンスクリュ)と 泥水の循環で、スクリュコンベアの後部に直結する偏心式コーンクラッシャまで搬送され、偏心運動するコーンクラッシャと自転する攪拌翼により、排泥管を流体輸送できる大きさになるまで順次破砕され、流体輸送により坑外に排出される。



スクリュコンベア付きコーンクラッシャのスクリュコンベアは、カッタヘッドの開口から取り込む短径100mm×長径200mm程度の岩片を



写真-1 φ1510 岩盤掘進機



写真一2 掘進機内部

コーンクラッシャまで搬送できる。 コーンクラッシャまで搬送された岩片 は、コーンロータの偏心運動と攪拌翼 の自転により、100Aの排泥管で流体 輸送できる短径40mm以下の大きさ に破砕する。

この岩盤掘進機は、スクリュコンベア付きクラッシャの装備により、排泥管の途中にクラッシャを設置する掘進機に比べ複雑な流体輸送設備が不要であるので、簡潔な内部構造にできた。

2.4 ディスクカッタの機内交換による効果

掘進機内部でディスクカッタを交換できるので、高い岩盤強度で進捗の遅い岩盤、石英分の含有率が高くディスクカッタの損耗の大きい岩盤での長距離推進が可能になった。

3 施工事例

施工場所は、オーストラリアのブリスベーンとゴールドコーストの中間に 位置する丘陵地にある。ここは、現在 原野であるが造成されて住宅地になる 場所である。

3.1 施工条件

(1) 推進距離

- ・1スパン目は260m。平面図のC地点からB地点まで
- ・2スパン目は368m。平面図のA地点からB地点まで

(2) 土被り

1スパン目、2スパン目ともに発進 部で6m程度、到達部で24m。

(3) 地質

1スパン目の地質は、発進立坑付近(C地点)から到達立坑付近(B地点)にかけて、BH(ボーリング)1が砂岩、BH2がシルト岩、BH3が砂岩、BH4がシルト岩である。2スパン目の地質は、発進立坑付近(A地点)から到達立坑付近(B地点)にかけて

ほぼ 120m 間隔で、BH8 が粘土質砂、 BH10が砂岩とシルト岩、BH9が砂岩、 BH4 がシルト岩と砂岩である。

岩盤の強度区分は、BH1がweak、BH2がStrong、BH3がVery Strong、BH8が土砂地盤、BH10がStrongと

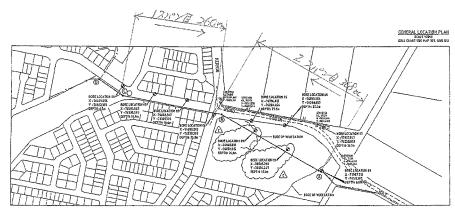


写真-3 施工場所の近郊

Very Strong、BH9 が Strong と Very Strong、BH4 が Very Strong である。 掘削地盤の岩盤の強度は、図-2地質 縦断図と弾性波速度(Vp)、表-1岩 盤の強度区分と一軸圧縮強度の目安を 参照。

10	1 石盆(/)强反位/	」 と 神圧船独反の日女
	Strength Term	Approximate Qu (Mpa)

Approximate Qu (Mpa) (一軸圧縮強度の目安)
< 1.0
1.0 - 5.0
5.0 — 25
25 – 50
50 - 100
100 – 250
> 250



図一1 平面図

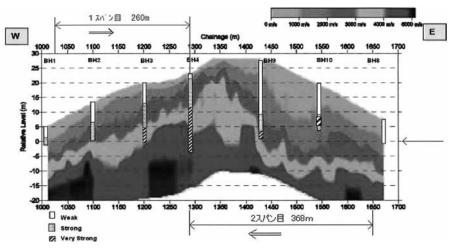


図-2 地質縦断図と弾性波速度(Vp)