飛騨トンネル本坑における TBMのディスクカッタの摩耗に関する研究

福井勝則1*・大久保誠介1・森山 守2・青木智幸3・小塚 孝4・松原 誠5

¹東京大学 工学系研究科 地球システム工学専攻(〒113-8656 東京都文京区本郷7-3-1)
²中日本高速道路 清見工事事務所(〒506-0101 岐阜県高山市清見町牧ヶ洞2447)
³大成建設 技術センター 土木技術研究所(〒245-0051 神奈川県横浜市戸塚区名瀬町344-1)
⁴大成・西松・佐藤JV 東海北陸道飛騨トンネル工事(〒501-5627 岐阜県大野郡白川村荻町字寺田3296)
⁵地層科学研究所(〒501-5627 岐阜県大野郡白川村荻町字寺田3296)
*E-mail: fukui@geosys.t.u-tokyo.ac.jp

東海北陸自動車道飛騨トンネル本坑では、国内最大の掘削径12.84 mのTBMによって、濃飛流紋岩、花 崗斑岩および飛騨片麻岩で構成された硬岩地帯を掘削した。このような硬岩を掘削した際には、ディスク カッタの摩耗が問題となる.本研究では、TBMのカッタヘッド回転数などの運転操作状況や岩盤強度と、 カッタ摩耗量との関係について検討し、同一岩種におけるカッタ摩耗量は、岩盤強度やカッタヘッド回転 数(掘進長1 mあたり)にほぼ比例することを示した.さらに、岩石の摩耗能を測定するために旋削試験 を実施し、岩盤強度やカッタヘッド回転数に、旋削試験におけるチップ摩耗長を乗じることでカッタ摩耗 量が推定できることを示した.

Key Words : tunnel boring machine, wear, abrasive, hard rock, uniaxial compressive strength

1. はじめに

全断面トンネル掘進機TBMで硬岩を掘削すると, 岩種によってはディスクカッタの摩耗が顕著となる 場合があり,その際にはカッタの経費増加だけでな く,カッタ交換による時間的損失が生じるなどの施 工上重大な問題をもたらす.しかしながら,ディス クカッタの摩耗に関する報告¹⁾⁻³⁾は少なく,岩種ご とにカッタ摩耗量を求めている程度で,岩盤特性や 運転状況によるカッタ摩耗の変化に関する知見はほ とんど知られていないのが現状である.

東海北陸自動車道飛騨トンネル本坑は,国内最大 の掘削径のTBMで掘削しており,濃飛流紋岩およ び花崗斑岩を掘削した際のディスクカッタの摩耗状 況を途中経過として既報⁴⁾で報告した.既報⁴⁾では, 二次破砕に起因して外周部のカッタ摩耗が激しくな っている点や,岩種が同じであれば岩盤強度とカッ タ摩耗量との間には相関が見られることを示した.

本研究では、室内での岩石力学試験、薄片観察お よび旋削試験を実施し、岩種ごとの力学的・鉱物的 特性および摩耗能を調べた上で、飛騨トンネル本坑 でのカッタ摩耗量と室内試験結果との比較検討を行 った結果について述べる.その際、TBMの運転状 況を考慮し、カッタヘッド回転数や掘削抵抗から求 めた岩盤強度との比較検討を行う.既報⁴⁾で対象と したのは2岩種(濃飛流紋岩および花崗斑岩)であ ったが、本研究では飛騨片麻岩の追加検討を加えた.

2. トンネルおよびTBMの概要⁴⁾

飛騨トンネル本坑の地質縦断図を図-1に示す.平 成18年5月までに濃飛流紋岩,花崗斑岩および飛騨 片麻岩で構成された3.0 km強を白川側から河合側に 向かって,掘削径12.84 mのTBMで掘削した.以下 ではTBMを発進させた地点を原点とし,河合側に 掘削した距離を距離程として表す.トンネルおよび TBMの概要については,既報⁴⁾を参照いただきたい が,以下に簡単に述べる.

飛騨トンネルは日本でも有数の断層系である跡津 川断層系と御母衣断層系の近傍に位置し、坑内にお いても小断層や板状節理が発達した地山が観察され た. コア強度は非常に大きいが、不連続面の発達し ている点や大断面である点から、切羽の自立性は一 般に不良であった⁵⁾.

カッタヘッドにはゲージカッタ3個,シングルカ ッタ77個およびツインハブタイプのセンタカッタ8 個の計88個が装着されている.ゲージカッタの旋回 半径は3個とも6,420 mmで同一軌跡を描く.ディス クカッタの軌道間隔はセンタカッタで101 mm,内 側のカッタ番号15 ~ 77は80 mm間隔で配列されて



図-2 推力および切り込み深さの距離程による変化

いる.これらはカッタヘッド面盤が平面状の部分に 装着されている.外周部のカッタ番号1~14のシン グルカッタは、75 mm ~ 8 mmと外周に行くほど軌 道間隔を狭く配置している. ディスクカッタのカッ タ径はすべて483 mm (19 inch) であり, ハブの耐 力は320 kNである.

3. 飛騨トンネル本坑での施工結果

飛騨トンネル本坑での TBM の運転操作状況を明 らかにするため、図-2 に推力および切り込み深さ (掘進長 100 m あたりの平均値)の距離程に対する 変化を示す.図中の推力はほぼ 20 MN ~ 25 MN の 間であるが、切り込み深さが小さくなった区間で 25 MN を超えるところもみられる.本 TBM ではハ ブの耐力から推力の上限を 30 MN と設定している ため、ほぼ推力が上限に近い値となるように運転操 作が行われていることが図からわかる.

TBM の推力 F および切り込み深さ P を用い,次 式⁶により岩盤強度 $\sigma_{\rm C}$ を求めた結果を図-3に示す.

$$\sigma_{\rm C} = aF / P = aFR \tag{1}$$

ただしaは定数であり,福井ら⁷の推定式から a = 54 mとした. なお, (1)式で表される岩盤強度と は岩石の一軸圧縮強度に断層や亀裂、風化などの劣

岩盤強度およびカッタ摩耗量の距離程による変化 図-3

(MPa)

-Tip

化要因が加わったものである.図では距離程1.300 m付近まで岩盤強度はほぼ 40 MPa付近であるが、 1,300 m 以降で急激に増加し, 1,800 m 付近では 230 MPa となった. その後, 岩盤強度は急激に低下し た後に再度徐々に増加し、2,300 m 付近では 120 MPa であった.飛騨片麻岩に入ると岩盤強度は急 激に増大し, 250 MPa に達した.

ディスクカッタの損摩は、カッタ外縁が掘削に伴 い徐々に摩耗していく通常摩耗の他に、部分的に摩 耗して使用不能となる偏摩耗、割れや欠けによる破 損およびハブの損傷などがあり、飛騨トンネル本坑 ではどの様式も見られたが、本研究では岩盤特性や TBMの運転状況と密接に関係を持つと考えられる 通常摩耗を対象とした.

掘削長約20mごとに、摩耗量測定ゲージによりカ ッタ摩耗量の測定を行った.この際,カッタ摩耗量 の測定ではカッタの偏摩耗や、割れおよび欠けは含 まないようにした.

掘削長100 mごとのディスクカッタ摩耗量から掘 削長1 mあたりの平均摩耗量を求めた結果を図-3に 示す. 図では最初3 mm ~ 5 mm程度であった摩耗 量が徐々に増加し,距離程1,800m付近では20mmで あった. 濃飛流紋岩から花崗斑岩になると, 2,000 m付近で摩耗量は急激に低下し, 2,000 mを過ぎると 再度, 摩耗量の増加がみられた. 2,800 m付近では 摩耗量は15 mmであり,飛騨片麻岩に入ってもほぼ 同様であった.



図-4 岩盤強度およびカッタ摩耗量の関係

図-3の岩盤強度とカッタ摩耗量を比較すると, 1,200 m ~ 1,800 m (濃飛流紋岩) および2,000 m ~ 2,700 m (花崗斑岩) で岩盤強度が大きくなると, カッタ摩耗量も増加している傾向がみられた.図-4 には,掘削長100 mごとの平均カッタ摩耗量と岩盤 強度の関係を示した.岩盤強度の増加に従い,カッ タ摩耗量が増加している傾向がみられた.また花崗 岩と飛騨片麻岩はほぼ同じような傾向がみられるが, 濃飛流紋岩では岩盤強度の割にカッタ摩耗量が多い ことがわかる.

図-5には図-4の岩盤強度のかわりに掘削長1 mあ たりのカッタヘッド回転数を示した.岩盤強度と同 様にカッタヘッド回転数の増加に従い,カッタ摩耗 量も増加している傾向がみられた.図-2で示したよ うにTBMの運転操作として推力はほぼ一定とした ことから,(1)式でわかるように岩盤強度とカッタ ヘッド回転数Rは比例に近い関係があるためである.

4. 力学試験および薄片観察結果

試料岩石は飛騨トンネルの8地点から採取した. 濃飛流紋岩は,TBM掘削当初に現れた白灰色(試料 番号1),褐暗灰色を呈した最も強固なもの(試料番 号2),花崗斑岩との境界部(試料番号3)の3種類とし た.花崗斑岩は見た目ではさほど変化がないため, 2地点から採取した.飛騨片麻岩は白色(試料番号6), 黒色(試料番号8)および両者の混在した灰色(試料番 号7)を呈したものを採取した.試料番号1 ~ 4まで は本坑と平行に敷設された作業坑,試料番号5 ~ 8 は盛土場からそれぞれ試料を採取した.

カ学試験として、一軸圧縮試験、圧裂引張試験お よびショア硬度試験を実施した.各試料とも5本ず つ試験を行い、平均値を表-1に示す.比重は2.6 ~ 2.7で大きいことから、緻密な構造であることがわ かる.一軸圧縮強度はばらつきがあるものの、試料 番号2は479 MPaとかなり強固である.ヤング率は 64 GPa ~ 84 GPa, 圧裂引張強度は17.6 MPa ~ 24.2







Length of Wear Flat

図-7 摩耗長の測定方法の概念図⁹

MPaとかなり高い値を示した.

各試料から薄片を作製し,偏向顕微鏡による薄片 観察にて鉱物の同定を行った.その結果を表-2に示 す.(a)に示した濃飛流紋岩では0.03 mm以下の粒子 がほとんどで基質と判定した.ただし,試料番号2 は他の濃飛流紋岩に比べ粒径が大きく,斜長石と判 定されたものが他より多かった.(b)に示した花崗 斑岩は2試料とも比較的似た結果となり,石英20%, 斜長石45%,カリ長石25%程度であった.飛騨片 麻岩は試料番号6と7は似ており,石英45%,斜長石 30%,カリ長石5%程度であったが,緑れん石だけ 試料番号6が多く存在していた. 試料番号8は試料番号6および7と異なり,石英がほとんどみられず,代わりに斜長石や緑泥石の含有量が多く見られた.

5. 旋削試験結果とカッタ摩耗に関する考察

岩石がカッタを摩耗させる程度は摩耗能⁸⁾と呼ばれるが,岩石の摩耗能に関する従来の研究は多く行

われており、いくつかの試験方法が提案されている. 本研究では、大久保ら⁹の提案した旋削試験を実施 した結果について述べる.旋削試験方法を簡単に記 すが、その条件など詳細は大久保ら⁹を参照してい ただきたい.図-6に旋削試験の概念図を示すが、旋 盤のチャックで直径40 mmのボーリングコアを把持 し、超硬チップ付きのバイトで試験片の右端面を外 周から順次中心に向かって切削する方式である.1 回あたりの切り込み深さを1 mmとし、10回(10 mm)

表-1 力学試験および旋削試験結果

岩石名	試料番号	比重	一軸圧縮強	ヤング率 ポアソ 圧裂引き		圧裂引張強	シュマ毎年	チップ摩耗長
			度(MPa)	(GPa)	ン比	度(MPa)	ショノ便度	(mm)
濃飛流紋岩	1	2.62	357	69.8	0.24	20.3	108	0.56
	2	2.70	479	79.4	0.24	19.7	103	0.91
	3	2.66	181	83.6	0.20	19.0	95	0.72
	平均	2.66	339	77.6	0.23	19.7	102	0.73
花崗斑岩	4	2.66	308	70.9	0.24	17.6	98	0.40
	5	2.64	262	70.2	0.26	24.2	103	0.51
	平均	2.65	285	70.6	0.25	20.9	101	0.46
飛騨片麻岩	6	2.67	238	70.8	0.21	21.7	96	0.66
	7	2.66	241	68.0	0.23	21.5	97	0.64
	8	2.77	169	63.8	0.20	22.5	90	0.46
	平均	2.70	216	67.5	0.21	21.9	94	0.59

表-2 薄片による鉱物同定結果

(a) 濃飛流紋岩

岩石名	試料	石英*	基質	長石	斜長石	カリ長	不透明	緑泥石	ガラス質
	番号	(%)	(%)	(%)	(%)	石(%)	鉱物(%)	(%)	火山岩(%)
濃飛流紋岩	1	0.3	90.9	0.2	2.2	1.8	0.0	0.0	0.0
	2	8.0	56.7	0.0	29.3	0.5	1.8	1.0	2.1
	3	2.6	88.1	1.5	0.0	0.0	6.6	0.3	0.0

(b) 花崗斑岩·飛騨片麻岩

岩石名 花崗斑岩 飛騨片麻岩	試料	石英*	斜長石	カリ長	不透明	緑泥	緑れん	チタン	炭酸塩鉱
	番号	(%)	(%)	石(%)	鉱物(%)	石(%)	石(%)	石(%)	物(%)
花崗斑岩	4	17.9	41.0	30.0	0.9	5.3	2.7	0.1	0.0
	5	20.5	48.5	23.6	1.5	4.0	1.8	0.0	0.0
飛騨片麻岩	6	40.2	29.0	4.4	0.2	5.3	17.9	0.6	2.3
	7	49.3	31.3	6.0	1.2	4.1	2.6	0.4	0.3
	8	0.1	61.4	3.0	2.1	15.6	12.7	1.2	0.1

* 0.03 mm 以上のもの

切削したときの超硬チップの摩耗長を図-7のように 測定する方法である.

上記の試験を8試料に対して、同一条件で3回以上の 試験を行ったが、ほとんどばらつきはみられなかっ た. 各試料のチップ摩耗長を表-1に示す. 濃飛流紋 岩では試料番号1<3<2の順にチップ摩耗長が大き くなった.薄片による観察では、試料番号2の粒径 が他に比べて大きいことからチップ摩耗長が大きく なったものと考えられる. 花崗斑岩では試料番号4 に比べ5のチップ摩耗長が大きかった. 石英は 17.9%と20.5%の違いであるが、斜長石が多く見ら れことも関係している可能性が考えられる.飛騨片 麻岩では試料番号8の黒色に比べて、試料番号6の白 色および7の灰色の方がチップ摩耗長は大きくなっ た.表-2をみると試料番号6および7の石英成分が多 いことから妥当な結果であろう.表-1に平均値を示 したが, 濃飛流紋岩は0.73 mm, 花崗斑岩は0.46 mm, 飛騨片麻岩では0.59 mmとなった.

大久保ら⁹⁾ では比較的硬質な50種類の岩石を用い た旋削試験を行い、各種の試験結果との相関を調べ ている. 図-8は大久保ら⁹の旋削試験でのチップ摩 耗長と一軸圧縮強度との関係を示したものである. 多少のばらつきはみられるものの、花崗岩では傾き 5/1000 mm/MPa, 石英斑岩では傾き3/1000 mm/MPa, 安山岩や砂岩は傾き2/1000 mm/MPa, 凝灰岩は傾き 1/1000 mm/MPaの直線上に位置する傾向がみられた. 飛騨トンネルの結果を図-8に■で示したが、おおむ ね傾き2/1000 mm/MPaの直線付近にあり、安山岩や 砂岩の摩耗状況に近いことがわかる. 石英成分の濃 度が高く, 粒径が大きい場合に摩耗能が高いが, 濃 飛流紋岩類には多くのSiが含まれるが、そのうち結 晶化している石英の粒径は小さく(0.03 mm以下), 非晶質のSiも多く含まれていたため、図-8のような 結果となったものと考えられる.

旋削試験の結果,摩耗能は濃飛流紋岩>飛騨片麻 岩>花崗斑岩の順であった.他方,図-4および図-5 に示したカッタ摩耗量と、岩盤強度やカッタヘッド 回転数の関係では、カッタ摩耗量は濃飛流紋岩>花 崗斑岩という結果であり、定性的に同じ傾向がみら れた. 図-4および図-5の横軸に旋削試験で得られた チップ摩耗長をかけたものを図-9および図-10に示 す. 図-9および図-10の破線で囲んだ4点以外はほぼ 同じ直線上に近いところに存在しており、岩種の影 響がほとんどみられなかった. 図-10の関係はほぼ 原点を通る直線のようにみえるが、図-9では原点か ら右にずれている. この理由として岩盤強度の推定 の際、(1)式の推力はカッタを押す力であるが、カ ッタヘッドを押すシリンダ推力を用いたため,損失 を含んでしまいこれがオフセットになったと考えら れる. トルクから求めた岩盤強度を用いた場合には, ほぼ原点を通る直線に近い関係となった.

波線で囲んだ4点は硬質なところで偏摩耗が多発 した個所である.本研究では偏摩耗は別現象である ことからその影響を除去するために,摩耗量の測定 で偏摩耗による摩耗はデータに含めなかった.しか



図-8 旋削試験での摩耗長と一軸圧縮強度との関係. 大久保ら⁹に,今回のデータを加えた.



図-9 カッタ摩耗量と岩盤強度の関係



図-10 カッタ摩耗量とカッタヘッド回転数の関係

しながら、図をみる限り偏摩耗だけでなく通常摩耗 も含めていなかった可能性が高いと考えられる.こ の4点を除いた本研究の結果からは、掘削長1 mあた りのカッタ摩耗量は、旋削試験結果と岩盤強度、あ るいはカッタヘッド回転数からある程度予想できる ことがわかる.

岩盤強度は、岩石の一軸圧縮強度に風化や亀裂な どを考慮した岩盤の強度を表すパラメータであるた め、岩盤強度が大きくなると、当然カッタ摩耗量は 増大する.他方、カッタヘッド回転数はカッタの転 走距離に比例するため、当然カッタ摩耗量の増大を もたらす.飛騨トンネルでは推力が一定に近い状態 で掘削を行ったため、岩盤強度とカッタヘッド回転 数がほぼ比例するという条件下での結果となった. そのため、両者の影響を分離することができず、同 じような図となってしまった.この点の解明は今後 の課題である.

6. まとめおよび今後の課題

本研究では、室内での岩石力学試験および旋削試 験を実施し、岩種ごとの力学的特性および摩耗能を 調べた上で、飛騨トンネル本坑でのカッタ摩耗量と 室内試験結果の比較検討を行った.その結果、岩盤 強度あるいは掘進長1mあたりのカッタへッド回転 数に、単純に旋削試験におけるチップ摩耗長を掛け るだけである程度、カッタ摩耗量が推定できること を示した.

TBMのディスクカッタの摩耗現象は岩種だけで なく,他の要因(切羽の状況,カッタの形状など) にも影響されるため、今回の結果は一例にすぎず、 今後データの蓄積を行い、旋削試験からビット摩耗 を類推できるようにすることが今後の課題である. また、今回は通常摩耗だけを扱った結果を述べたが、 飛騨トンネルでは偏摩耗やカッタ外縁の破損、ハブ の摩耗が多くみられ、これらがカッタ費用の大部分 を占めた.しかしながら、これらの破損などは硬質 な岩石が衝撃的に作用した結果であるため、確率的 な影響が大きく作用しているものと考え、今回の検 討から除外した.この点も今後検討していく必要が ある.

参考文献

- Nelson, P.P., O'Rourke, T. D. and Kulhawy, F.H.: Cutter wear and its influence on tunnel boring machine performance, *ISRM/BGS*, pp.239-246, 1984.
- 西澤泉,三谷典夫:ディスクカッタの摩耗特性と寿命 向上法,資源と素材, Vol. 112 [No.8], pp.505-510, 1996.
- 3) 谷本親伯,山仲俊一朗,津坂仁和,中根達人,平野實, 神崎浩,阿部俊,岩田修一:TBM 施工におけるディ スクカッタの摩耗と岩石の物性に関する研究,材料, Vol.55, No.1, pp.29-36, 2006.
- 4) 森山守,福井勝則,青木智幸,小塚孝,松原誠:大断 面 TBM のディスクカッタ摩耗,第16回トンネル工学 研究発表会,印刷中,2006.
- 5) 川北眞嗣,大塚勇,岩野政浩,島屋進,松原誠:大断 面 TBM 掘削における岩盤不連続面の定量化に基づく 切羽不安定現象の検討,第 15 回トンネル工学研究発 表会, pp.69-76, 2005.
- 福井勝則,大久保誠介:TBMの掘削抵抗を利用した岩盤物性の把握,トンネルと地下,28 [No.2],pp.123-131,1997.
- 福井勝則,大久保誠介,小田謙一:TBMの仕様と掘削 抵抗の関連について,資源・素材学会誌,118 [No.5,6], pp.392-398,2002.
- 8) 山口梅太郎, 西松裕一:岩石力学入門(第 3 版), pp.175-176, 東京大学出版会, 1991.
- 9) 大久保誠介,大田彰則,秋山政雄,福井勝則,西松裕 一:岩石の摩耗能と削岩機のビット摩耗に関する基礎 研究,資源・素材学会誌, Vol.113 [No.5], pp.325-332, 1997.

DISC-CUTTER WEAR OF TBM AT HIDA TUNNEL

Katsunori FUKUI, Seisuke OKUBO, Mamoru MORIYAMA, Tomoyuki AOKI, Takashi KOZUKA and Makoto MATSUBARA

The main tunnel of Hida Tunnel for Tokai-Hokuriku Highway was excavated by a domestically largest TBM with its diameter of 12.84 m. The TBM have bored over 3.0 km of the tunnel through Nouhi Rhyolite, Granite Porphyry and Hida Gneiss. Uniaxial compressive strength of these rocks was found to be extremely high. Such high strength accompanied by high content of silicon dioxide resulted in significantly high wear rate of the disc cutters. In this study, cutter wear was examined and discussed considering the cutter-head rotation rate and the rock properties (uniaxial compressive strength, abrasivity etc.). The results indicated that cutter wear can be estimated by strength and abrasivity of rock.