岩盤不連続面の変形抑制に関するケーブルボルトの支保効果の研究

ニュージェック 正会員〇柿原 満,中村 真 関西電力 正会員 袋井 肇,波多野眞司,西内元弘

1.はじめに

近年、地下空洞における永久支保としてケーブルボルト(以下 CB とする)が使用される事例が増えてきているが、CB による支保効 果については未解明な部分が多いのが現状である。本論文では、原 位置試験を通して、掘削に伴う破砕帯などの変形挙動の抑制に関す るCBの支保効果を検証する。

表 - 1 ケーブルボルトの諸元

直径	15.2mm
呼称	SWPR7BL 型
長さ	10m
ヨリ線本数	7本

2.原位置試験概要

試験は地下発電所試掘横坑内の試験空洞(幅 5m,高 さ 5m,長さ 21m)内で実施した。CBには直径 15.2mmの 7本鋼ヨリ線を用いた。試験に用いた CB の諸元を表 -1に示す。図-1にはCBの設置位置を示す。試験では、 ひずみ測定器と地中変位計を図のように設置し、試験空 洞の盤下げ発破(深さ 3m)を行い、発破の前後で破砕 帯の変形挙動を計測した。

CB 打設におけるグラウトの水セメント比等は施工事 例を参考にして決定した¹⁾。既設の地中変位計測孔を中 心に、2.15m 間隔でボーリングを行い、C-2 孔とC-3 孔

に RockShed 社製のひずみ測定器 (Tensmeg)を設置し た。本測定器は任意の二点(距離 480mm)間のひずみ を測定することが出来る。C-2孔, C-3 孔におけるひず み測定器はボーリングコアの観察から推定された破砕 帯部周辺に設置し、破砕帯の変位挙動を把握できるよ うにした。C-2孔,C-3孔におけるひずみ測定器の設置 位置を図-2に示す。さらに、地中変位計測孔におけ る測点配置を図-3に示す。

3.試験結果

ひずみ測定器で得られたひずみ値と、それを基にし て評価した不連続面周辺でのひずみ分布曲線を図-4 に示す。なお、同図中の曲線は、C-2 孔と C-3 孔のひ ずみ値が指数関数:

 $f(x) = Ae^{\frac{-(x-C)}{B}}$ (A, B, Cは定数) 状に分布すると仮定したものである。

TD.(m) 破砕帯 **「**切羽側 16 5.0m 10.0m 14 ■C-1孔 12-2.15m 地中変位計測孔(既設) 10 -C-2 孔 (Tensmeg 設置) 2.15m 8-C-3 孔 (Tensmeg 設置) (試験空洞) (既設) 5.Om 115/11 破砕帯 (断面図)

(平面図)

ケーブルボルトの配置 図 - 1





キーワード:岩盤不連続面,ケーブルボルト,変形抑制効果,原位置,破砕帯 連絡先:〒542-0082 大阪市中央区島之内 1-20-19 ニュージェック Tel/Fax 06-6245-4901/06-6251-2565 図-4において、破砕帯部におけるひず み増分はおよそ100µ程度となった。また、 同図におけるひずみ分布曲線と距離軸で囲 まれた面積が測線全体の変位量となり、今 回の計測結果に基づく破砕帯周辺での変位 量は約0.25 ミリとなっている。

地中変位計測孔において計測された、盤 下げ発破の前後におけるひずみ増分分布と 変位増分分布を図-5,図-6に示す。図

- 5 において発破前後での破砕帯部とその 周辺のひずみ増分は最大で 150 µ 程度で、 岩盤基質部の弾性変形が50 µ 程度と推定す ると、破砕帯部とその周辺のみのひずみ増 分はおよそ 100 µ 程度となっている。この ことより、ひずみ測定器による測定結果と 地中変位計計測結果はほぼ等しく、両計測 器で同様に破砕帯およびその周辺部の挙 動を測定できたといえる。

また図 - 6 によると、発破後の変位分布 が、壁面付近及び破砕帯部ともに発破前の 変位分布から部分的に大きな変位増分を 示すことなくほぼ均等に増加する結果を 得、無支保では変位量がより大きかったと 推定される破砕帯の変形を、CB が抑制する 効果を確認出来た。

<u>4.結論</u>

今回の実験を通して、試験空洞の盤下げ 掘削において CB が不連続面の変形を抑制 する効果を確認することが出来た。今回の 試験は、巨視的に単一不連続面を対象とし ているため、今後は人工的に想定した複数 の不連続面を取り扱い、さらに大きな変形



を生じる場合の試験を行うことにより、CBの支保効果の詳細なメカニズムを検証していく予定である。

<u>5.参考文献</u>

1) 伊藤文雄,羽馬徹,清水則一,成川麻里子:ケーブルボルト施工のためのグラウト注入実験,土木学会年 次学術講演会講演概要集,2000.

-543-