石垣の健全性評価に関する基礎的研究

(株)竹中工務店 正会員 甲村雄一*、恒川裕史*、鈴木吉夫*
(株)竹中土木 正会員 近 信明**

1.はじめに

文化財である城郭の石垣は約 400 年前までに作られたものが多く、長い年月の経過に伴い健全性に問題を 生じてきている。このため、石垣の健全性を調査し、適切な修復を行うことが必要となるが、健全性の評価手 法に関する研究は少なく、健全性の診断は技術者の経験によることが多い。本研究では図-3 に示すような組 石構造物に関して、石垣を構成する石材を打撃した際の加速度応答により、石材間の介在物が石垣の挙動に及 ぼす影響を検討するとともに、石垣の健全性を評価する方法を検討した結果を報告する。

2.要素試験による石垣の健全性評価

実験の模式図を図-1 に示す。コンクリートスラブ上にコンクリート試験体2(高さ100 cm×幅100 cm× 奥行き100 cm)を設置し、さらにその上にコンクリート試験体1(30 cm×30 cm×100 cm)を設置した。 試験体1の矢印の面の中央部をインパルスハンマーで打撃し、同一面の下端中央に設置した加速度計(共和電 業製AS-10B)にて加速度応答を計測した。試験は図-1に示すように試験体1と2との間の介在物(厚さ1 cmとした)および打撃する試験体をパラメータとして合計で6ケース実施した。

得られた結果を表-1 に、また、加速度波形の一例を図-2 に示す。打撃力にばらつきがあるものの、試験体 1を打撃した CASE1 ~ CASE3 では最大加速度は CASE3 で最も大きい結果となった。これは試験体1の下 の拘束度合いが CASE1 で最も大きく、CASE3 で最も小さいことに起因するためと考えられる。一方、ピー ク振動数は試験体1の拘束度合いが最も大きい CASE1 で最も大きく、CASE3 で最も小さい値を示すことが わかった。 表-1 試験結果



-180



3.小規模模型試験による石垣の健全性の評価

高さ12.5 c m × 幅15 c m × 奥行き30 c mのコンクリート供試体を図-3 に示すように5 段積みとしたモデル を作成した。供試体のうち6 個は高さを11.5 c mとし、その下に厚さ1 c mのエアシートを挿入し、各供試 体を打撃して加速度応答を計測した。1 回目の試験終了後、エアシートを砂袋に入れ替え、その部分のみ再度 打撃を行った。

各供試体の打撃力と最大加速度との関係を図-5 に示す。供試体下部にエアシートを入れたものと介在物が ないものでは値に大きな差が見られた。次に、打撃力と平均振動数との関係を図-6 に示す。平均振動数の求 め方は図-4 に示したとおりである。平均振動数を用いた理由は図-4 に模式的に示したようにピークが複数見 られ、ピーク振動数の読み取りが困難であったため、機械的に読み取りを行うことを目的としたことによる。 平均振動数も最大加速度と同様に供試体下部のエアシートの有無により値に大きな差が見られた。さらに、最 大加速度と平均振動数を正規化して和を計算したものを図-7 に示す。正規化は以下のように行った。

正規化最大加速度=(供試体の加速度-最小値)/(最大値-最小値)

正規化平均振動数=(最大値-供試体の平均振動数)/(最大値-最小値)

正規化した最大加速度と平均振動数の和は、供試体の下にエアシートを入れたもの、砂を入れたものおよび 介在物がないものの順に大きく、供試体の下の拘束度合いによって値に明瞭な差が見られることがわかる。ま た、図-5 および図-6 に比較してそれぞれに明瞭な差が見られる。このことから、石材を打撃した際の正規化 最大加速度と正規化平均振動数を併用することで石材の健全性の評価ができる可能性があることがわかった。

4.おわりに

本研究で得られた成果は以下のとおりである。

- (1)要素試験の結果、試験体の下側の拘束状態によって最大加速度やピーク振動数に差が生じる。この性質 を利用して石垣の健全性を評価できる可能性があることがわかった。
- (2)小規模模型試験により、上述した性質を利用して石材の健全性を評価した。図-7 に示したように、正規化最大加速度と正規化平均振動数の和を用いることで、試験体の下側の拘束状態の違いを推定でき、石垣の健全性を評価できる可能性があることがわかった。