同 〇中村藤雄\*3

## コンクリート圧縮試験体の載荷面平面度の影響に関する研究 (その1 二次元解析)

正会員 平居孝之"

1 序

コンクリートの圧縮試験体は、載荷面の平面度の 影響をうけてその破壊強度が変わる。本研究では、 この影響について(その1 二次元解析)、(その2 三次元解析)、(その3 実験)により考察する。

2 解析方法

2-1 数值計算方法

コンクリートの試験体を均質等方性で線形弾性で あると仮定し、三角形六節点二次要素を用いる有限 要素法と、重み荷重が二次分布の重ね合わせ法に基 づく境界要素法により、数値計算を行った。電算機 としてパソコンPC-9801VMを、有限要素法 および境界要素法のソフトとして平居のプログラム <sup>1、2)</sup>を用いた。

2-2 解析モデル

1cm

]ינ

JISA1132コンクリートの強度試験体の作り方 に示される「仕上げた面の平面度は0.05mm以内でな ければならない。」より、図1のような幅10cm、高 さ20cm、厚さ10cmの角柱で、上面の載荷面が平面度 0.05mmの凸面および凹面のものを解析の対象とした。 平面度とは、最も高い所と低い所を通る二つの平行

5cm

Ŧ

3cm

ſ.í

凸面 20F sint-7 凹面 0.05mm 0.05mm 厚さ 10cm сm 平面 平面 Öcm 0cm 10 10 凸面モデル 凹面モデル 図 1 解析の対象 1 20 20<sup>↑</sup> ذسبت 15 15 要素数 要素数 81 12510 10 5 5 сm сл 0 10 Òcm Š 10 0 cm 5 図2有限要素法モデル 図3境界要素法モデル の要素分割 の要素分割例 7cm 9сл 10ст 10cm t P == 15384 P 1=22178 P 1=28178  $\delta_1 = -0.0172$  $\delta_{1} = -0.024$  $\delta_{1} = -0.03$ P 2=17714 P == 22236 P == 28292 δ 2=-0.0195 δ 2=-0.024 δ 2=-0.03 第5段階 第6段階 第7段階 lcm P : -支持 荷重 支持 変位 δι=0

同 石田孝一・2



for compressive Strength

(Part 1 Two-dimensional Analysis)

1310

NAKAMURA Fuzio et al.

な面の距離のことである。ヤング係数は2×10<sup>5</sup>kgf/ cm<sup>2</sup>、ポアソン比は0.25、平面応力状態とした。図2 は有限要素法の場合の要素分割であり対称性から左 半分の領域を対象にした。図3は境界要素法の場合 の要素分割例である。載荷面の拘束状態は、面に平 行な方向には反力が0であるローラー支持と、変位が 0である固定支持とした。凸または凹のある上面では、 載荷される荷重が増加するにつれて試験機の載荷板 との接触部分が大きくなっていく。下面の軸方向変 位を0で与え、上面で載荷板と接触する載荷面の大き さを数段階に取り、それぞれの段階で上面の接触部 分に適当な軸方向の変位の境界条件を与えて計算を 繰り返し、ちょうど接触部分は変形後平面になり、 接触しない部分は変形後も接触せずまた反力も生じ ないように、境界条件を集束させた。

3 解析結果と考察

3-1 凹凸面の接触部分の軸方向変位と荷重

載荷される上面の凸面または凹面において、軸方 向の変位と荷重の計算結果を、図4に示す。これら から荷重と試験体の軸方向変形の関係は図5と図6 になる。平面度が0に比べて0.05mmの凸面または凹面 では載荷初期の軸方向変位が大きい。

3-2 応力度の分布

図7と図8は、凸面または凹面の載荷面の約半分 の部分が接触しているローラー支持の場合の第4段 階の主応力度の計算結果である。軸方向の圧縮応力 度に比べて凸面では上面の載荷面から5cm程度内部に 20kgf/cm<sup>2</sup> 前後の大きさの引張応力度が発生してお り、凹面では上面の載荷面の中心のごく近傍で大き な引張応力度が発生している。コンクリートは、圧 縮応力度より格段に小さい引張応力度で損傷するこ とから、これらの引張応力度による圧縮試験体の損 傷の影響を考慮する必要がある。

謝辞 本研究では昭和62年度大分大学工学部建設 工学科卒業生河野雅朗氏、久保田和文氏の協力を得 た。ここに記して謝意を表す。

<文献>1)平居孝之、有限要素法と境界要素法、共立出版、1988 2)平居孝之、弾性解析プログラムとその使い方、理工図書、1984

