

鹿島建設(株) 正会員 ○田井伸治
 金沢大学 正会員 西沢辰男
 正会員 松野三朗

1. まえがき

インターロッキングブロック舗装のようない連続構造物の力学的挙動を解析するには、平板理論を用いた有限要素法が有効な手段であると考えられる。この時、インターロッキングブロック舗装は、ブロック、目地部、路盤について、それぞれモデル化することが必要である。このようにモデル化すれば、各種の配置パターンや荷重条件を考慮することが可能となる。特に、ブロックを、三角形要素と長方形要素とを組み合わせてモデル化すれば、さまざまな形状のブロックを用いた舗装の解析も可能となる。そこで、本研究では、有限要素法によってインターロッキングブロック舗装の力学的挙動を解析するコンピュータプログラムを開発し、ブロックの形状をさまざまに変化させて計算を行ない、その力学的挙動について検討した。

2. インターロッキングブロック舗装のモデル化

本研究では、図-1に示すように、ブロックには三角形要素と長方形要素の平板モデルを採用し、路盤には、路盤をばねの集合体として取り扱い、路盤反力係数によってその剛性を表わすWinkler基礎を採用した。目地部は、間隔が狭く、砂などで満たされていれば、そこでの荷重伝達能力を期待できる。しかし、目地部における荷重伝達機能のメカニズムは、十分には明らかではなく、したがって、目地部を理論的にモデル化することは非常に困難である。そこで、本研究では、図-2に示すように、目地部を3種類のばねに置き換えてモデル化することにした。それぞれのばねは、鉛直変位 w 、 t 軸まわりのたわみ角 θ_t 、 n 軸まわりのたわみ角 θ_n に対応している。これらのばね定数は、過去の実験との比較から、筆者らの計算により $K_w = 1,000 \text{ kg/cm}^2$ 、 $K_{\theta_t} = K_{\theta_n} = 5,000 \text{ kg}$ と推定されている。しかし、この値は目地砂の綿密さなどに影響され、かなり変動するものと思われ、この点については、より詳細な検討が必要である。

これらのモデルにより、次式のような剛性方程式の剛性マトリックスが得られる。

$$\{\mathbf{F}\} = [\mathbf{K}] + [\mathbf{H}] \cdot \{\delta\} \quad (1)$$

ここに、 $\{\mathbf{F}\}$ 、 $\{\delta\}$ はそれぞれ節点外力および節点変位ベクトルであり、 $[\mathbf{K}]$ 、 $[\mathbf{H}]$ はそれぞれブロック舗装および路盤の剛性マトリックスである。

3. 数値計算例

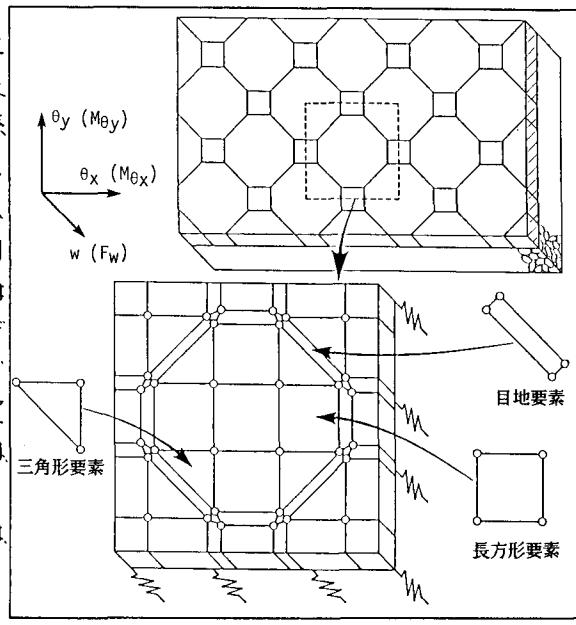


図-1 インターロッキングブロック舗装のモデル化

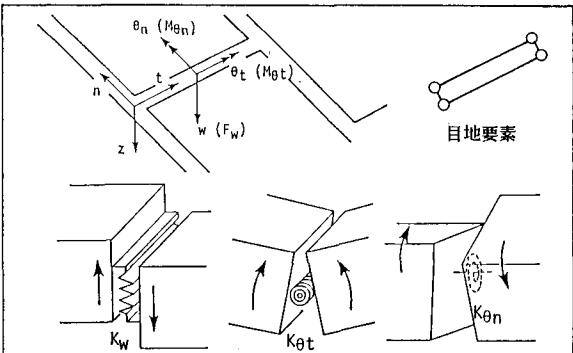


図-2 目地部のモデル化

まず始めに、15cm四方の正方形ブロックを仮定し、その厚さを4cm、8cm、12cmと変化させたときの、力学的挙動の変化について検討した。荷重は5.6t、載荷半径は15cmとし、路盤反力係数は25kg/cm²とした。図-3は、ブロックの厚さと最大応力の関係を示したものである。ブロックの厚さは最大応力に大きく影響し、特に、厚さが8cmあたりより薄くなると、応力の値は極端に大きくなることがわかる。図-4は、同様にブロックの厚さと最大たわみの関係を示したものである。この図から、ブロックの厚さと最大たわみの間には、はつきりとした関係を得ることはできないが、厚さが8cmのとき最も小さい値となる。これらのことより、8cmという値は、ブロックの厚さとして非常に適切なものといえる。

次に、多角形のブロックを仮定し、計算を行なった。荷重条件、路盤反力係数は、前述のとおりであるが、載荷半径は要素分割の仕方にある程度拘束されるため、その都度変化させなければならない。図-5は、六角形ブロックを敷設した場合(CASE 1)と、八角形ブロックと正方形ブロックを組み合わせて敷設した場合(CASE 2)の、主応力の分布について示したものである。CASE 1では、応力は各方向、各ブロックに均等に分散しているが、CASE 2では、正方形ブロックの応力は、載荷付近でも小さい値となっている。これは正方形ブロックの面積が、八角形ブロックに比べ小さいためと思われる。このため、正方形ブロックと隣接する方向への応力の分散が、多少悪くなっていることがわかる。

4. あとがき

このように、本解析法はさまである条件を考慮に入れて、インターロッキングブロック舗装の力学的挙動を解析できる。しかし、要素分割は、ブロックの形状に左右されるため、載荷面を自由に選ぶことができない。今後、この点にさらに改良を加え、一律な載荷条件で計算が行なえるようにする必要がある。また、目地部の剛性パラメータ(ばね定数)についても、さらに詳細な検討が必要である。

〈参考文献〉

- 1)西沢辰男;有限要素法によるインターロッキングブロック舗装の解析,
第15回日本道路会議論文集,1983年

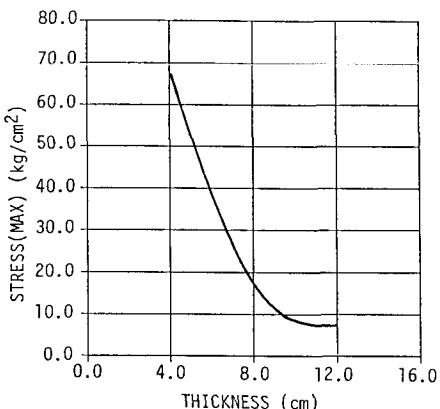


図-3 ブロックの厚さと最大応力の関係

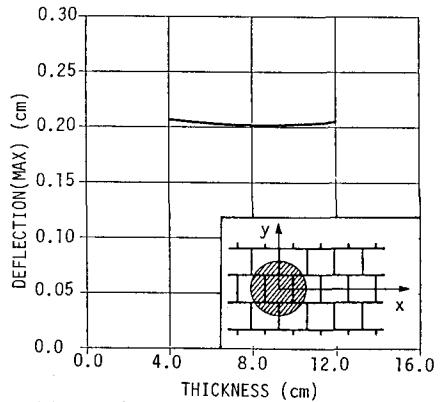


図-4 ブロックの厚さと最大たわみの関係

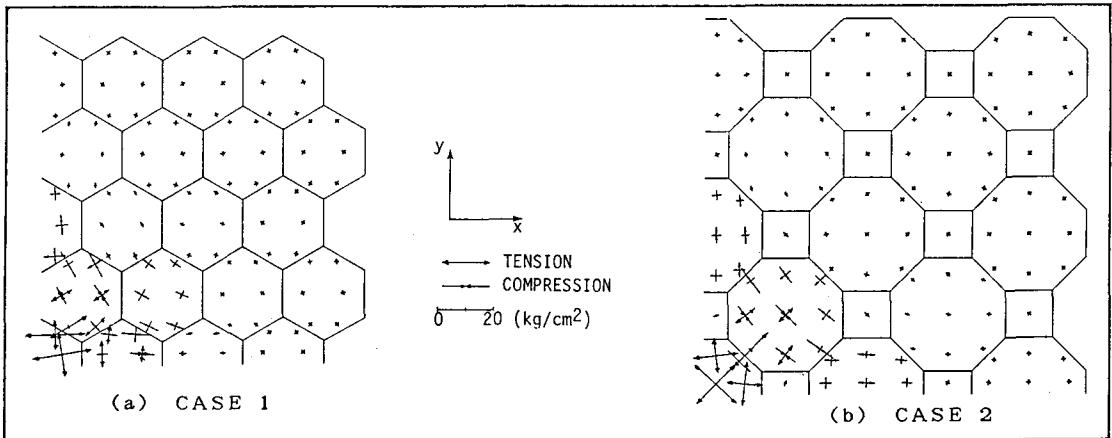


図-5 主応力分布