断面変化を考慮した杭打ちの一次元波動解析(その2:適用事例)

| 正会員 | 小嶋 | 英治* |
|-----|----|-------|
| 準会員 | 脇坂 | 誉志** |
| 正会員 | 松本 | 樹典*** |
| 正会員 | 桑山 | 晋—* |

| 異種杭 | 杭打ち | マッチング解析 |
|------|-----|---------|
| 適用事例 | 節杭 | 鋼管 |

1. はじめに

本報告(その2)では,(その1)で述べた杭打ち解析プロ グラム KWAVEFD を実杭へ適用した事例を述べる。

2. 解析手法

図 1 は解析に用いた杭先端地盤モデル(Deeks & Randolph, 1993)である。このモデルが有する地盤定数は式 (1)に基づいて決定できる。ここで G は地盤のせん断剛性, *v*はポアソン比, *V*_sは地盤のせん断波速度, *ρ*_sは土密度 そして*r*は杭半径である。



$$m_{\rm b} = 16r \frac{0.1-\nu}{\pi(1-\nu)} \rho_{\rm s}$$

また式(2) (Chow 1986)に基づき,杭先端地盤モデルが 有するバネの非線形性を考慮している。

$$k_{\rm b} = \left(1 - R_{\rm f} \frac{q}{q_{\rm b}}\right) k_{\rm b0} \tag{2}$$

ここで, *R*_f は低減係数, *q* は静的杭先端応力, *q*_b は極限
杭先端応力, そして *k*_{b0} は初期のばね定数である。
3. 解析対象杭および実験手順²⁾

解析対象杭は長さ4mのコンクリート節杭と,同じく 長さ4mの鋼管杭を組み合わせたものである(図2)。衝 撃載荷試験時に杭に周面摩擦が作用しないように,ソイ ルセメント埋め込み工法で打設した外管(鋼管, Ø600)の 中に杭を建て込んだ。杭の詳細を表1に示す。実験では, 質量300kgの重錘を高さ0.8mから自由落下させ,杭頭に

Wave propagation in a non-homogeneous pile (Part 2: Case of an end-bearing pile)

衝撃荷重を載荷させた。また,コンクリート節杭が上に なる場合(CS 杭)と,杭を逆さまにし鋼管杭が上になる場 合(SC 杭)の2ケースの載荷実験を行った。



図2 解析対象杭および杭設置図

表1 解析対象杭の諸条件

| | コンクリート | 鋼杭 |
|---------------------------|---------------------|---------------------|
| | 節杭 | |
| 長さ (m) | 4 | 4 |
| 外径 (mm) | 400 - 500 | 400 |
| 内径 (mm) | 270 | 376 |
| 断面積 (cm ²) | 683.7 | 146.2 |
| ヤング率 (kN/m ²) | 4.4×10^{7} | 2.4×10^{8} |
| 伝播速度 (m/s) | 4600 | 5400 |
| | | |

3. マッチング解析結果

杭頭から下方 0.8 m の位置でひずみと加速度を計測した。測定したひずみと加速度から杭頭の衝撃力を求め, これを杭頭の境界条件(衝撃荷重)とした。

3.1 Case 1 (CS 杭)

図 3 は杭頭載荷荷重である。せん断剛性 G を順々に仮 定し,式(1)に基づいて k_b , c_b を求め,マッチング解析を 行った。ただし、ポアソン比vを 0.3,土密度 ρ_s を 1.8 ton/m³とした。また,極限先端応力 q_b に関しては,地盤 が降伏しない条件とした。表 2 は最終マッチング時の地 盤定数である。図 4 は力波形のマッチング結果である。 図 5 は速度波形のマッチング結果である。力および速度 波形ともに、計算値と測定値が非常に良く一致した。

KOJIMA Eiji, WAKISAKA Takashi, MATSUMOTO Tatsunori and KUWAYAMA Shinichi



| 表っ | 地般定数(最终解析) |
|------|-------------------|
| 1X 4 | |

| せん断剛性, G (kN/m ²) | 5.16×10^{5} |
|----------------------------------|----------------------|
| バネ定数, K _b (kN/m) | 3.54×10^{6} |
| 減衰定数, C _b (kN·s/m) | 26.2 |
| 付加質量, <i>M</i> _b (kg) | 5.12 |
| 低減係数, R _f | 0.999 |

3.2 Case 2 (SC 杭)

Case 2 では杭先端の断面積が CS 杭よりも大きくなるも のの,杭が直接地盤の上に設置されておらず,外管の底 に設置されているため,単位面積ではなく外管の底全体 が受け持つ地盤定数と考え,Case 1 で求めた地盤定数を そのまま用いた。図6 は杭頭載荷荷重である。図7 およ び図8 はそれぞれ,力と速度波形の解析結果である。両 結果とも,測定値と計算値が一致していると判断できる。



4. 結論

本報告(その 1)で拡張した杭打ち解析プログラム KWAVEFD を用いて,上杭と下杭で断面積と材料が異な る杭の杭打ち解析に適用した。CS 杭におけるマッチング 結果で求めた先端地盤定数を用いて,CS 杭を上下逆にし た SC 杭のシュミレーションができた。

参考文献

- 1) 脇坂誉志,小嶋英治,松本樹典,桑山晋一:断面変化 を考慮した杭打ちの一次元波動解析(その 1:検証解析). 日本建築学会大会,北海道.2004.
- 小嶋英治,桑山晋一:杭の衝撃載荷試験システムの開発と実験による検証.第48回地盤工学シンポジウム: 99-106.2003.
- Deeks AJ & Randolph MF: Analytical modeling of hammer impact for pile driving. *Internatiocal Journal for Numerical* and Analytical Methods in Geomechanics, 17: 279-302. 1993.
- Chow, YK: Analysis of vertically loaded pile groups. Int. Jour. for Numerical and Analytical Methods in Geomech., 10: 59-72. 1986.

*ジオトップ 設計技術本部 **金沢大学大学院

- ***金沢大学

- * Geotop Corp., Design & Engineering Division
- ** Graduate School of Kanazawa University
- *** Kanazawa University