片持ち梁方式曲げせん断試験による SC 杭の M-φ関係の評価 (その2:試験結果)

既製コンクリート杭	杭基礎	二次設計

1. はじめに

2. 試験結果

2.1. M - ¢関係

図 1 にそれぞれの試験体の $M - \phi$ 関係を示す。図中の 赤破線は解析による降伏値、黒破線は実験におけるモー メント M の最大値を示している。モーメントは $P-\delta$ 効果 を考慮し算出している。曲率 ϕ は杭頭周辺の 4 箇所のひ ずみゲージより算出したがここでは、代表としてスタブ 端面から 125mm 断面の値を示している。

以下、それぞれのケースの結果について述べる。

・試験 No.1 (中詰め無し、軸力 1250kN)

載荷試験は降伏値を下回った水平変位 δ=73.8mm 時に 試験終了としている。小さい変位量で降伏値を迎えてお り、早い段階で杭体のコンクリートが圧壊した。曲げモ ーメントの最大値は、668kNm であり、モーメントピー クまでの履歴ループは安定していることが分かる。しか し、ピーク後の曲げモーメントの値が急激に減少してお り履歴ループが安定しない。

・試験 No.2(中詰め有り、軸力 1250kN)

載荷試験は交番載荷後の正側一方向連続載荷 δ=230mm 時に試験終了としている。中空部分にコンクリート中詰 めしているため曲げモーメントの最大値が 714kNm と増 加している。また、モーメントピーク後の履歴ループも 安定しておりループ面積も大きい。

・試験 No.3(中詰有、軸力 1875kN)

載荷試験は交番載荷後の正側一方向連続載荷 δ =300mm 時に試験終了としている。試験 No.2 に比べて軸力が 1.5 倍であるため曲げモーメントの最大値が、807kNm と増加 している。しかしモーメントピーク後の曲げモーメント の減少は大きく、ループ面積も小さくなる。

・試験 No.4(中詰め有り、軸カ-640kN)

載荷試験は交番載荷後の正側一方向連続載荷 δ =300mm 時に試験終了としている。軸力が引き抜き方向なので曲 げモーメントの値は小さいが δ =300mm までモーメント は減少せず増加し続けている。履歴ループも安定しルー プ面積も大きい。



図1 試験体 M- φ関係図

2.2. 中詰めの有無による影響

SC 杭の中詰めの有無による結果の差異について検討す るため、同じ導入軸力下の試験 No.1(中詰め無し,軸力 1250kN)、No.2(中詰め有り,1250kN)の2つのケースを比較 した。

図 2 に、試験 No.1 と No.2 について杭頭部(前節と同じ 位置)の $M - \phi$ 関係を各載荷ステップごとにつなげた骨格 曲線(実線)、解析結果(破線)を重ねて示す。この 2 ケース の実験結果を比較すると、終局時の曲率に違いがみられ る。中空の試験 No.1 では、解析による終局時の曲率 ϕ =0.04(1/m)と実験の曲率がほぼ同程度の結果となった。し かし中空部にコンクリートを中詰めした試験 No.2 では解 析による終局曲率を大きく上回っていることが分かる。 したがって、SC 杭の中空部にコンクリートを充填するこ とによって変形性能の向上が期待できるといえる。また、 実験では終局までの計測は試験装置の関係上実施できな かったが、実験終了時の曲率 ϕ =0.104(1/m)以上の値が期 待できるため、使用上十分な変形性能が確認できた。

一方、2 つの解析結果を比較すると、概ね一致している ことがわかる。これは中詰めによる変形性能の向上の効

Evaluation of M- ϕ relationship of SC pile by the cantilever beam method bending shear test (Part2. Test results)

Shin NAKAI, Shoichi NAKAI, Hitoshi OGURA, Toshihiro TSUKAGOSHI, Yujiro TANAKA, Toru SEKIGUCHI, Osamu KANEKO, Kazumasa SUGA

果を、解析によって考慮することが困難であり、実験を 行わなければその効果を評価することは難しいといえる。

2.3.導入軸力の影響

導入軸力の違いによる結果の差異について検討するた め、試験 No.2(軸力 1250kN)と No.3(1875kN), No.4(-640kN) の3つのケースを比較した。

図 3 に、各ケースの *M* - φ関係の骨格曲線(実線)お よび解析結果(破線)を重ねて示す。各ケースについて 実験結果と解析結果を比較すると、初期剛性は概ね一致 するが終局時の曲げモーメントや曲率には違いがあるこ とが分かる。また、実験による曲率が解析による終局曲 率を大きく上回っている。各ケースの解析による終局曲 率を比較すると大きな違いがみられ、軸力の大きいもの ほど終局時の曲率は小さいということがわかる。したが って、軸力の方向と大きさが杭の M- o 関係に与える影 響は大きい。

2.5. 軸方向変位(軸力保持性能)

図 4 に各試験 No.の軸方向変位 δ_v-水平部材角 R 関係を 示す。試験 No.1 は 5 δ , までの正負交番繰り返し載荷を行 った。試験 No.2~4 は 10 δ_{y} まで正負交番繰り返し載荷、 10 δ,以降は正方向への一方向載荷を行い試験終了とした。

試験 No.1 は終局を迎える直前の 4~5δ,間で押し込み 方向の鉛直変位が大きく進行しており試験体の破損によ るものと考えられる。対して試験 No.2, 3 は 10 δ_{y} まで鉛 直変位に大きな変化は確認されなかった。No.4 は、正負 の載荷が繰り返されるごとに引き抜き方向に鉛直変位が 増加することが確認された。試験 No.2~4 の 10 δ_y 以降の 正方向への一方向載荷では、いずれも同様の勾配を示し ている。これは試験体の損傷でなく、水平部材角が大き くなった際の試験体の傾斜による鉛直変位であると判断 される。

なお、いずれの試験体においても実験終了まで導入軸 力を保持していることが確認された。また、引張方向の 軸力は鋼管が負担していると考えられる。

3. まとめ

本研究では、SC 杭に対して様々なケースで載荷試験を 行って M- o 関係を評価した。その結果以下の知見を得 た。

- 中空部分をコンクリートで中詰めした SC 杭は中空 の SC 杭と比較して変形性能の向上が期待できる。
- 今回の片持ち梁方式の試験でもコンクリートを中詰 めした場合の SC 杭は終局まで載荷は行えなかった が、曲率が最大で 0.104(1/m)となり、使用上十分な 変形性能を確認できた。
- 千葉大学大学院工学研究科
- ** 千葉大学名誉教授
- *** ジャパンパイル (株)
- **** 戸田建設(株)

引張方向の軸力は鋼管の負担により保持されている • と考えられ、今後試設計で使用する引張に関するデ ータを確保することができた。



* Chiba University

- ** Emeritus professor of Chiba University
- *** Japan Pile Corporation ****

Toda Corporation