〈令和4年8月/74_8-319/本文_M/2022_11_16_2022.09.22 09.37
 /02 Page 101
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //
 //

特集

多様化するケーソン工法

報文

底部拡幅型根入れケーソン基礎式桟橋 の耐震性評価

位20mmまで載荷した。

通常タイプ 変位計計測用冶具

拡幅①タイプ

変位計計測用冶具

水平変位計(1

水平変位計2

20

水平変位計①

水平変位計2

20

1<u>5</u> φ120

変鉛

長尾 毅* 倉知 禎直**

-載荷位置

400 340

土圧計456

60

120

載荷位置

φ120

傾斜計

土圧計123

図-3に水平変位(変位計②)と載荷重の関係を示す。 通常(黒線)タイプでは荷重-変位関係の初期勾配は拡

幅①(青線)や拡幅②(赤線)と同程度であるが、微小

変位時に勾配が減少し、耐変位性能が低下する。拡幅タ

イプも水平変位の増加に伴い荷重-変位関係の勾配低下

が認められるが、その程度は低く、また低下が発生する

変位の値も大きく、拡幅②では10mm変位まで顕著な勾配 低下が認められない。拡幅タイプでは大変位時まで顕著

な水平荷重抵抗性能の低下が生じないことが示された。

はじめに

本特集の各論「根入れを有するケーソンの港湾構造物 への適用」で述べたように、根入れ式ケーソンを港湾構 造物に適用する場合, 桟橋への適用が有力であり, かつ 基礎底部を拡幅することで更に耐震性を高めることが可 能となる。ここでは、底部拡幅型根入れケーソン基礎式 桟橋の水平載荷実験結果などについて紹介する。

水平載荷実験―その1^{1),2)} 2

図−1に実験概要図を示す。基礎ケーソン部直径φ6.0 mを想定し、1/50スケールでラーメン構造の桟橋模型 を作成した。図−2に桟橋模型図を示す。模型は、基礎 底部まで円形(ø120mm)の通常タイプと基礎底部が矩 形で幅180mm,奥行き120mm,高さ90mmの拡幅①タイプ, 矩形で幅240mm, 奥行き120mm, 高さ90mmの拡幅②タイプ の3種類とした。模型地盤は珪砂6号を用いて相対密度 が70%となるよう空中落下法で作成した。土槽底面の影 響を受けないように基礎底面から土槽底面までの距離を 180mmとし、基礎の土被り厚さを190mmとした。桟橋の変 位および傾斜は水平方向2ヵ所、鉛直方向2ヵ所に変位 計を配置して計測した。また、模型底面の地盤反力は、 通常タイプは底面に3ヵ所, 拡幅①, ②タイプは底面に 5ヵ所に小型土圧計を設置して計測した。水平荷重は, 1mm/sの変位制御で桟橋模型上部工の中心位置に最大変

図-1 実験概要図

*NAGAO Takashi



図-2 桟橋模型

神戸大学 都市安全研究センター 教授,博士(工学) |神戸市灘区六甲台町1-1 * * KURACHI Yoshinao オリエンタル白石(株) 技術本部 東京都江東区豊洲 5-6-52

基礎工/2022.11 • 001





図-5 変位状況

水平荷重の最大値は拡幅②は通常タイプの2倍程度であ る。図-4には水平変位計のデータをもとに算出した傾 斜角と水平変位(変位計②)の関係を示す。同水平変位 時の傾斜角は、通常、拡幅①、拡幅②の順に小さく、通 常タイプでは傾斜の大きな増加を伴いながら水平変位が 進行しているが、拡幅タイプでは傾斜の増加は抑制され る。図-5に載荷重が0.69kN時の各桟橋の変位状況を示 す。変位は10倍に拡大表示している。変位状況をまとめ ると、 拡幅タイプは通常タイプと比較して水平変位は 1/2~1/3倍, 傾斜角は1/2倍である。水平変位が 6mmの状態は相似則を考慮して実スケールに換算すると 2.1mに相当し、岸壁の耐震設計実務で許容される変位 量1mを超える値である。よって水平変位が6mm以下の 範囲に着目すると、拡幅①と拡幅②では顕著な変形量の 違いはないため、拡幅幅としてはそれ以外の基礎幅の 1.5倍程度としておけば十分といえる。



このほかの類似の水平載荷実験について紹介する。土 槽としては水平載荷実験その1と同じものを用い,桟橋 模型は通常と拡幅タイプの2種類とした。模型の詳細は 参考文献3),4)を参照いただきたい。この実験では通 常タイプの基礎直径を60mm,拡幅タイプの基礎底面幅を 115mmとし,基礎底面に土圧計を設置して鉛直地盤反力 分布の特性を把握することなどを主目的とした。

通常タイプの地盤反力分布を図-6に示す。左端の星 印が変形が生じる側(以下前面),右端が荷重載荷側(以 下背面)の値であり,双方を直線で結んでいる。凡例は 水平荷重の値を示す。直線の交点が回転中心位置である。



図-8 有限要素メッシュ

回転中心はラーメン構造中心(縦破線,width0.5)よ り前面寄り(width0.37)にある。拡幅タイプの結果を 図-7に示す。拡幅タイプでは初期地盤反力分布が各脚 で一様ではない。そこで、4つの鉛直圧力の初期値を平 均し、各鉛直圧力の値からその初期値平均値を減じた。 さらに、前面・背面それぞれの鉛直圧力の値を平均し、 その値を各脚の土圧計設置位置の中央に対してプロット した。回転中心が通常タイプよりラーメン構造中心に近 い(width0.47)結果となっている。前面の地盤反力に 関する腕の長さが長いため、拡幅タイプの抵抗回転モー メントは通常タイプよりも大きいことが期待できる。こ のような効果は技術マニュアル⁵⁾では考慮できていない。



水平載荷実験その1を解析コードFLIP⁶による有限要 素解析で再現した。地盤は非線形性を考慮したマルチス プリング要素を用い,桟橋模型は線形梁要素を適用して いる。梁要素は幅を有さない要素であるため,底部拡幅 タイプは拡幅部分およびその上部の地盤の重量を基礎部 の要素の質量として見込んでいる。桟橋を含む中心部分 の有限要素メッシュを図-8に示す。

地盤と構造物の境界条件として、基礎底面以外の部分





図-10 解析結果(通常タイプ)

には杭-地盤相互作用ばね要素を配置した。これは、地 盤ばねを地盤の非線形性に応じて設定するもので、かつ 2次元解析でありながら、桟橋が傾斜するときに基礎周 辺を地盤がすり抜ける効果をある程度考慮するものと なっている。

今回の解析で、従来の桟橋の有限要素解析と異なる方 法として新たに考慮したのは以下の2点である。

- 基礎下端の境界条件:通常の解析では基礎下端は地 盤と節点を共有するのが一般的である。しかしその場 合,水平載荷に伴って載荷側の基礎が浮き上がるとい う現象を再現することは困難である。基礎下端で節点 が地盤と共有されている場合、基礎下端が浮き上がろ うとするときに地盤が基礎と一緒に浮き上がることに なり、非現実的な挙動が生じる。さらに、接点共有の 場合、特に底部拡幅タイプで期待される回転抵抗モー メントを適切に考慮することはできない。ここでは, 軸方向、軸直角方向、回転方向の3つについて非線形 性を示すばね要素を配置した。軸方向ばねは上記のと おり、地盤と基礎が剥離する際には荷重伝達が生じな い特性とし、軸直角方向は最大静止摩擦力を考慮して 設定し,回転ばねは既往の研究⁷⁾に従った。非線形ば ね要素の特性を図-9に示す。
- ② 基礎下部の地盤のモデル化:通常の解析では基礎下 部の地盤も非線形特性を有するモデルとすることが多 い。しかし、ここでは基礎を梁要素としてモデル化し ているので、桟橋の重量が基礎下部の地盤に集中荷重 として作用する。そのため、地盤の非線形特性が顕著 に生じ、地盤応力を適切に考慮できない。よって、基 礎下部の地盤(図-8の緑色部分)は線形平面要素と

報文 底部拡幅型根入れケーソン基礎式桟橋の耐震性評価



図-12 解析結果(拡幅②タイプ)

analysis experiment 10

time (s)

10

time (s)

桟橋上部工の水平変位,桟橋の傾斜角を実験と解析で 比較した。図-10に通常タイプ,図-11に拡幅①タイプ, 図−12に拡幅②タイプの結果を示す。いずれも解析結果 と実験結果はよく一致しており,解析により桟橋の応答 を評価できるといえる。

おわりに 5

ここで紹介した底部拡幅型根入れケーソン基礎式桟橋 の耐震性や解析におけるモデル化方法などは、技術マ ニュアル発刊後の新たな知見であり、設計実務や現場へ の適用が求められることから、技術マニュアルの改訂を 進めるなど、本技術の普及に努めていきたい。

参考文献

- 1) T. Nagao, Y. Kurachi : Experimental and Analytical Study on Seismic Performance of Pier with Different Foundation Bottom Width, Engineering, Technology & Applied Science Research, Vol. 12, No. 5, 2022.
- 2) 長尾毅、津田葉涼太、小宅知行、倉知禎直:底部拡幅ケーソ ン基礎式桟橋の基礎幅と地盤反力度に関する実験的検討、土木 学会年次学術講演会, 2021
- 3) T. Nagao : An Experimental Study on the Way Bottom Widening of Pier Foundations Affects Seismic Resistance, Engineering, Technology & Applied Science Research, Vol. 10, No. 3, 5713-5718, 2020.
- 4) 長尾毅,山岡理恵,二宮庸平,柴田大介:底部拡幅ケーソン 基礎式桟橋の耐震性に関する実験的検討、土木学会年次学術講 演会. 2020.
- 5) 沿岸技術研究センター,根入れを有するケーソン工法の技術 マニュアル, 平成31年.
- 6) S. Iai, K. Ichii, H. Liu and T. Morita : Effective stress analysis of port structures, Special issue of Soils and Foundations, 38, pp. 97~114, 1998.
- 7) T. Nagao, R. Tsutaba : Evaluation Methods of Vertical Subgrade Reaction Modulus and Rotational Resistance Moment for Seismic Design of Embedded Foundations, Engineering, Technology & Applied Science Research Vol. 11, No. 4, 7386-7392, 2021.

16-3 」

してモデル化した。