# 吸水性高分子摩擦低減剤(FRC)による ケーソン沈設時における摩擦低減効果

Friction-reducing Effect of Absorbent Polymer for Pneumatic Caisson Method

中村哲世士<sup>\*1</sup>本田省吾<sup>\*2</sup>梅崎健夫<sup>\*3</sup> Noriyoshi Nakamura Shougo Honda Takeo Umezaki

# 【要旨】

ニューマチックケーソン工法における周面摩擦力低減対策の一つとして,吸水性高分子摩擦低減剤(FRC)を躯体周面に直接塗布する工法(以下,FRC工法)が実施されている.FRC工法における摩擦低減効果を定量評価し, 躯体の沈下関係を定量的に検討することを目的として,実物大のコンクリート版を用いた大型摩擦実験を行い,躯体面の粗度による影響,砂層と礫層におけるFRCの摩擦低減効果(摩擦応力,摩擦角)の比較,周面摩擦力および摩擦角に及ぼす変位速度と変位量の影響,および,FRCの塗布面積と摩擦低減効果の関係について検討した. 本稿は、地盤工学会第57回地盤工学研究発表会および土木学会第77回年次学術講演会で発表した、一連の実験結果から得られたFRC工法における摩擦低減効果に関する知見をまとめたものである.

【キーワード】 ニューマチックケーソン 周面摩擦 吸水性高分子摩擦低減剤 砂 礫 摩擦低減

# 1. はじめに

近年,地下構造物の大規模化・大深度化に伴い,工期や 工費の面で有利なニューマチックケーソン工法(以下, 潜函工法)の採用が増加している.潜函工法では,地上で 構築した構造物をその自重で地中に沈下させるため,沈 下力(躯体自重Wc+載荷重Ww)が沈下抵抗力(揚圧力 U+周面摩擦力F)以上となる沈下条件を確保することが 必須となる.

沈下条件の確保のために,沈下促進対策として載荷重 Wwの増加対策や周面摩擦力Fの低減対策を講じる場合 が多い.周面摩擦力Fの低減対策の一つとして,吸水性 高分子摩擦低減剤(FRC)<sup>1,2)</sup>を躯体周面に直接塗布する 工法(以下,FRC工法)が実施されている.FRC工法の 実績では,十分な摩擦低減効果が確認されているが,現 状では,定量的な摩擦低減率(周面摩擦力,摩擦角)が明 確でないため,FRC工法を適用する場合の沈下条件の詳 細な検討には至っていない.

そこで、FRC 工法における摩擦低減効果を定量評価す ることを目的として、実物大の供試体(コンクリート版) と土層モデル(土槽装置を用いた地盤モデル)を用いた 大型摩擦実験を行った.実験結果から得られた FRC 工法 の摩擦低減効果に関する知見として、(1)躯体面の粗度に よる影響、(2)砂層と礫層における影響の比較、(3)変位速 度と変位量の影響、および、(4)FRC の塗布面積と摩擦低 減効果の関係について報告する.

#### 2. 大型摩擦実験の概要

ー面せん断試験を参考にして、施工時に躯体面に垂直 に作用する有効土圧 $\sigma$ と躯体沈下時に生じる摩擦応力 $\tau$ を再現するための実験装置を作製した( $\square - 1$ ). 粗度が 異なる2種類の型枠材(化粧ベニヤ:粗度P,粗ベニヤ: 粗度B)により作製したコンクリート版(RC版:幅600 ×長さ1500×厚さ200 mm)を、土層(内寸法:幅1000 ×長さ1500×深さ300 mm)内に充填した地盤モデル(砂 層または礫層)の上面に設置し、2列のリニアレールを介 してコンクリート版上から油圧ジャッキにより土圧相当 の垂直荷重を載荷しながら、横方向の油圧ジャッキでコ ンクリート版を水平移動させる大型の摩擦実験を実施し た(**写真-1**).



1. 大阪支店 名神園田耐震作業所 2. 土木本部 土木技術部 3. 信州大学工学部

#### 2.1 **躯体面の粗度**

化粧ベニヤ(粗度 P)と粗ベニヤ(粗度 B)を型枠材と して作製したコンクリート版(RC版:幅600×長さ1500× 厚さ200mm)を用いて,躯体面の粗度による影響を検討 した.

## 2.2 砂層と礫層

砂層(写真-2)は、土槽(深さ30cm)内に珪砂6号 を4層(15,5,5,5cm厚)に分けて締固め度97%以上 で締固めた後に注水し飽和させた. 礫層(写真-3)は、 土槽内に雨花石40-20mmを2段階(15,15cm厚)に分 けて振動バイブレータで締固めた後に注水し飽和させた.



写真-1 摩擦実験の状況



写真-2 締固め後の砂層上面の状況



写真-3 実験後の礫層上面の状況

#### 2.3 FRC の塗布

コンクリート版の下面には、施工時と同じ仕様の4層 構成の摩擦低減層(1層目:プライマー、2層目:コート 剤、3層目:FRC、4層目:コート剤)を塗布し、24時間 以上乾燥させた後に土層上面に設置した.



図-2 FRC 工法の塗装構成

#### 2.4 摩擦実験

実験条件を表-1に示す.

実験装置は、実験中のコンクリート版と砂層との接触 面積( $A=0.600 \text{ m}^2$ )が一定となるようにした。垂直荷重は 最初に最大載荷重を載荷して実験中の圧密変位を低減さ せた。ロードセルにより垂直荷重 Pとせん断荷重 Sを測 定し、また、ダイヤルゲージを用いて実験中のコンクリ ート版の垂直変位量と水平変位量(水平移動量)を測定 した。そして、垂直応力 $\sigma$ 、摩擦応力 $\tau$ および摩擦角 $\delta$ は、  $\sigma$ =P/A (Pはコンクリート版の自重を含む)、 $\tau$ =S/Aおよ び $\tau$ = $\sigma'$ ・tan  $\delta'$ 式を用いて算定した。

また、実験Dにおいて、塗布率 100%、0%の摩擦角を それぞれ $\delta_{100}$ 、 $\delta_0$ とした場合、それぞれ面積比の和になる とすれば、塗布率a%における摩擦応力 $\tau(a)$ 、摩擦角 $\delta'(a)$ は次式で表される.

 $\tau(a) = \sigma' \cdot \tan(\delta'_{100}) \times (a/100) + \sigma' \cdot \tan(\delta'_0) \times (1 - a/100)$ 

 $= \sigma' \{ \tan(\delta'_{100}) \times (a/100) + \tan(\delta'_0) \times (1 - a/100) \}$ (1)  $\delta'(a) = \tan^{-1} \{ \tau(a) / \sigma' \}$ 

 $=\tan^{-1}\{\tan(\delta'_{100})\times(a/100)+\tan(\delta'_{0})\times(1-a/100)\}$  (2)

表-1 摩擦実験条件 (1) 実験A: 躯体面の粗度の影響に関する実験条件

地盤	粗度	塗布率 (%)	移動速度 (mm/min)	垂直荷重 (kN/m <sup>2</sup> )	移動量 (mm)
砂層	Р	0 100	1.0	$\begin{array}{c} 80 \rightarrow 240 \rightarrow \\ 400 \rightarrow 500 \end{array}$	各20
	В	0 100			

(2) 実験B:砂層と礫層の比較に関する実験条件

地盤	粗度	塗布率 (%)	移動速度 (mm/min)	垂直荷重 (kN/m <sup>2</sup> )	移動量 (mm)
砂層	в	0 100	1.0	$\begin{array}{c} 80 \rightarrow 240 \rightarrow \\ 400 \rightarrow 500 \end{array}$	各20
形影员	D	0	1.0	100	250
採漕		100		100,200,400	各250

(3) 実験C:変位量による影響に関する実験条件

地盤	粗度	塗布率 (%)	移動速度 (mm/min)	垂直荷重 (kN/m <sup>2</sup> )	移動量 (mm)
砂層	В	100	100	100	250×6往復 =3000

#### (4) 実験C:変位速度による影響に関する実験条件

<u>``</u>					
地盤	粗度	塗布率	移動速度	垂直荷重	移動量
		(%)	(mm/min)	(kN/m <sup>2</sup> )	(mm)
礫層	В	0	1,8,19,74	100	計250
		100	1,7,36,67	100	計250
		100	1,101	200	計250
		100	1,66	400	計250
砂層		100	1	100	250
		100	96	100	250

(5) 実験D:塗布面積の影響に関する実験条件

地盤	粗度	塗布率 (%)	移動速度 (mm/min)	垂直荷重 (kN/m <sup>2</sup> )	移動量 (mm)
砂層	В	25	1.0		
		50		100	250
		75			
	Р	25		$80 {\rightarrow} 200 {\rightarrow}$	
		50		$400 {\rightarrow} 500 {\rightarrow}$	各10~20
		75		600	

#### 3. 実験結果および考察

#### 3.1 実験A: 躯体面の粗度による影響

図-3に、粗度 P のコンクリート版、塗布率 0%にお ける実験結果を示す.大型の摩擦試験においても垂直応 力 $\sigma$  は各段階荷重においてほぼ一定値を保持している. 摩擦応力 d は段階荷重の切り替え直後に、 $\sigma$  の変化に対し て少し小さい値を示した後、遅れてほぼ一定に安定する 傾向を示す.そのため、 $\tau$ の関数である摩擦角  $\delta$  もため、 同様の推移を示す.なお、 $\tau$ の安定が遅れる要因として は、垂直荷重の増加に伴い飽和砂層内で一時的に過剰間 隙水圧が生じている可能性が考えられる.

図ー4に、粗度Pのコンクリート版における塗布率0% と 100%における垂直応力  $\sigma$ 'と摩擦応力  $\tau$ の関係を示す. 両者ともに原点を通る直線(粘着力 c=0)として評価でき る. 直線の傾きである摩擦角 $\delta$ '値は、FRC 塗布率0%の場 合 $\delta=30.8^{\circ}$ , FRC 塗布率100%の場合 $\delta=3.2^{\circ}$ である.

**図-5**に、粗度Bのコンクリート版における塗布率0% と 100%における垂直応力 σ'と摩擦応力 τの関係を示す. この場合も両者ともに原点を通る直線(粘着力 c=0)として評価できる. 摩擦角 8 値は, 塗布率 0% のとき 8=31.0°, 塗布率 100% のとき 8=1.8° である.

塗布率0%の場合では、コンクリート版表面の粗度の違いは摩擦応力 τおよび摩擦角 δ'に有意な影響を及ぼさない.一方、塗布率100%の場合では、摩擦応力 τ、摩擦角 δ'ともに粗度 P より粗度 B の方が小さい値となった. δ=1.8°はFRC の吸水膨潤ゲル層のせん断抵抗角にほぼ等しい値である<sup>3</sup>.表面の粗度が粗い方が FRC の吸水膨潤 ゲル層がコンクリート版表面に確実に付着し、FRC の吸 水膨潤ゲル層内でせん断が生じたと推測される.また、 表面が滑らかな方はFRC の吸水膨潤ゲルが変位量の増加 とともに漏出していることも考えられる.





図-4 砂層, 粗度P, 塗布率0%, 100%の実験結果



#### 3.2 実験 B: 砂層と礫層の比較

図-6に、礫層、粗度 B のコンクリート版、塗布率 0% における $\sigma' \doteq 100 \text{ kN/m}^2$ の実験結果を示す. 垂直応力 $\sigma'$ は ほぼ一定値を保持できているが、水平変位量の増加に伴 い鋸の刃のように少し変動する. 摩擦応力  $\tau$ は、水平変位 量 25 mm 程度まではやや小さく、その後、変動しながら その平均値は一定値に収束する傾向を示す. これらの要 因は、コンクリート版に接触する玉石が摩擦により土槽 内で微動しているものと推測する. 摩擦角 $\delta'$ は $\sigma'$ と $\tau$ の変 動に対応して変動するものの、 $\delta'=22\sim 24^\circ$ の値である.

図-7に礫層,粗度 B における塗布率 0%および塗布 率 100%の場合の垂直応力 $\sigma$ 'と摩擦応力 $\tau$ の関係を示す. 塗布率 0%の場合には摩擦角 $\delta$ =21.8°である.一方,塗布 率 100%の場合においても,垂直応力 $\sigma$ と摩擦応力 $\tau$ の関 係は原点を通る直線で近似できる.この場合の摩擦角は  $\delta$ =9.0°である.礫層において,粗度 B のコンクリート版 に FRC を全面塗布することにより摩擦角は約 1/2.5 に低 減される.

図-5に砂層, 粗度 B における塗布率 0%および塗布 率 100%の場合の垂直応力 $\sigma$ 'と摩擦応力 $\tau$ の関係は図-5 に示した. いずれの場合も垂直応力 $\sigma$ 'と摩擦応力 $\tau$ の関係 は原点を通る直線で近似でき,摩擦角 $\sigma$ 'は,塗布率 0% の場合 $\delta$ '=31.0°,塗布率 100%の場合 $\delta$ '=1.8°であった. 砂 層において,粗度 B のコンクリート版に FRC を全面塗布 することにより摩擦角は約 1/15 に低減される.

FRC全面塗布において礫層の場合の摩擦角が砂層の場合よりも大きいことの要因は、一般的な礫層では礫の間隙に砂や粘土が存在し間隙が小さい状態であるのに対して、実験では玉砂利(雨花石40-20 mm)の単粒地盤としたため、比較的大きい間隙に、FRCが漏出したためと推測する(写真-3).

# 3.3 実験C:変位速度と変位量による影響(1)変位量の影響

図-8は、砂層においてストローク 250 mm で 6 往復 した変位量と垂直応力 $\sigma$ '、摩擦応力 $\tau$ および摩擦角 $\delta$ の関 係である.  $\tau$ 値、 $\delta$ '値は実験開始時に上昇した後に下降し、 変位量 500 mm 程度でほぼ一定値となる. ただし、実験 開始直後の変位量 25~125 mm 区間においては、コンク リート版と土槽装置が干渉したために摩擦応力 $\tau$ が過度 に計測され、摩擦角も過大に算定されている. 実際には 内挿した破線であると考えられる.

図-9に、累計変位量Sと250mm 区間毎の $\tau$ 値、 $\delta$ 値 および垂直変位 $\Delta h$ の関係を示す。累計変位量S=500~3000mm においては、 $\tau$ 値、 $\delta$ 値ともにほぼ一定値を示し ている。この間の摩擦角の平均値は $\delta=3.2^{\circ}$ である。一方、 垂直変位 $\Delta h$ 値は、実験開始から多少の増減を繰り返しな がら、 $\Delta h=1.5$ mm まで比例的に増加している。 $\Delta h$ 値の













量はそれほど大きくないが、変位量の増加に伴いFRCの 膨潤ゲル層が砂層の間隙やコンクリート版の外側に漏出 したためと考えられる. *S*=3000 mm において、 $\Delta h$ =1.3 mm であり、この時の体積ひずみは $a_h = \Delta h/h = 1.3/300 =$ 0.004 である. FRC 工法における躯体沈設時の周辺地盤へ 影響は小さいことが示唆される.

#### (2) 変位速度の影響

図-10に、変位速度 s と摩擦角 $\delta$ の関係を示す. 礫層において、塗布率 0%の場合、変位速度の増大に伴い 摩擦角 $\delta$ が減少する傾向を示している. 変位速度の増大 により玉砂利(雨花石 40-20 mm)が間隙へ移動してい ると推測される. 一方、塗布率 100%の場合、礫層、砂 層ともに変位速度の増大に伴い摩擦角  $\delta$ はやや増加傾 向を示している. 礫層の場合の摩擦角は $\delta$ =7~11°であ り、砂層の場合には $\delta$ =2~6°である. 摩擦低減効果 は、礫層の場合では 1/1.5~1/3 である. また、砂層の場 合には、実験 A および実験 B において 1/10~1/15 であ ることを示している.



#### 3.3 実験D:塗布面積による影響

図-11~図-13に、砂地盤に対するコンクリート版(粗度 B)における塗布率25~75%の場合の結果を示す.また、図-14~図-16に砂地盤に対するコンクリート版(粗度 P)における塗布率25~75%の場合の結果を示す.これらの結果に塗布率0%、100%の場合の結果を追加して、 $\sigma'$ て関係を整理したものが図-17である.

図-17におけるσ'τ α関係は、塗布率ごとに異なる 原点を通る直線として近似できる。粗ベニヤで作製した コンクリート版(粗度 B)の摩擦応力が化粧ベニヤでの コンクリート版(粗度 P)のそれよりも少し小さいが、 ここでは安全側の近似値として同一の直線で評価する。

図-18に、図-17の近似直線より得られた摩擦角 とFRCの塗布率 $\alpha$ の関係を示す.両者の関係は、 $\delta'_0$ (無処理)から $\delta'_{100}$  (全面塗布: $\alpha$ =100%)の摩擦角の

間で比例して減少するのではない. 塗布率a=0~20%ま





図-17 σ'-τに及ぼす塗布率の影響(砂層)



図-18 FRC 塗布率と摩擦角 δ'の関係(砂層)

での区間では摩擦低減効果がほとんどなく、摩擦角 $\delta'(\alpha)$ は、塗布率 $\alpha=20\sim100\%$ (全面塗布)の区間で比例して減少する.実験前は、それぞれの面積比の和となると予測した(式(2)、破線)が、実験結果では塗布率が小さい範囲では予測より摩擦低減効果が小さい傾向であった. 全面塗布 $\alpha=100\%$ 以外の条件においては非塗装の範囲に吸水膨潤ゲルが漏出するためと推測される.

### 4. まとめ

FRC 工法における摩擦低減効果を定量評価することを 目的として、実物大のコンクリート版を用いた大型摩擦 実験を行った結果より得られた知見を以下にまとめる.

(1) 躯体面の粗度による影響

- 砂層とコンクリート版における摩擦角は、無処理(塗 布率0%)の場合、コンクリート版表面の粗度(粗度 P, 粗度 B)に関係なく、摩擦角δ≒31°である.
- 2) 砂層において、全面塗布(塗布率100%)の場合には、 摩擦角δ=2~3°であり、摩擦角は無処理(塗布率0%)の場合の1/10~1/15であり、摩擦低減効果は非常に大きい。
- 3) 砂層において,全面塗布(塗布率100%)の場合には, ある程度粗度が大きい方が FRC の吸水膨潤ゲル層を 確実に保持できることが示唆される.
- 4) 砂層(珪砂6号)における摩擦応力と摩擦角は以下の とおりである.

```
(a)粗度 P のコンクリート版
<塗布率 0%>
摩擦応力: τ=0.5966・σ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角:δ=30.8°
<塗布率 100%>
摩擦応力: τ=0.0555・σ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角:δ=3.2°
(b)粗度 B のコンクリート版
<塗布率 0%>
摩擦応力: τ=0.6010・σ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角:δ=31.0°
<塗布率 100%>
摩擦応力: τ=0.0319・σ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角:δ=1.8°
```

#### (2) 砂層と礫層の比較

1) 礫層(単粒モデル)において,粗度Bのコンクリート版にFRCを全面塗布することにより摩擦角は約1/2.5 に低減される.ただし,一般的な礫層の間隙は砂や粘土で補間されるため,実験に用いた玉砂利(雨花石40-20 mm,単粒モデル)の間隙よりも小さく,FRCの漏出が抑制されるとすれば,摩擦低減効果はもう少し大きくなるものと推測する.

 2) 一方,砂層において、粗度Bのコンクリート版にFRC を全面塗布することにより摩擦角は約1/15に低減される.
 3)砂層および礫層に対する粗度 B のコンクリート版の 摩擦応力と摩擦角は以下のとおりである.

(a)礫層(玉砂利:雨花石 40-20 mm, 単粒)

- <塗布率 0%>
- 摩擦応力:τ=0.4013・σ′ (kN/m²), 摩擦角:δ=21.8° <塗布率 100%>
- 摩擦応力: τ=0.1590・σ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角:δ=9.0° (b)砂層(珪砂6号)
  - <塗布率 0%>

摩擦応力: $\tau=0.6010\cdot\sigma'$  (kN/m<sup>2</sup>),摩擦角: $\delta=31.0^{\circ}$ 

<塗布率100%>

摩擦応力: $\tau=0.0319$ · $\sigma$ ' (kN/m<sup>2</sup>), 摩擦角: $\delta=1.8^{\circ}$ 

- (3) 変位速度と変位量による影響
- 砂層における塗布率 100%,変位速度 100mm/min の場合,累計変位量 S≤3000 mm まで,FRC の摩擦低減効果が安定して確保されることが確認された.
- 2) 塗布率 100%, 変位速度 1~100mm/min の場合, 礫層, 砂層ともに変位速度の増大に伴い摩擦角δ'はやや増加 するが, 礫層の場合の摩擦角はδ=7~11°であり, 砂層 の場合にはδ=2~6°である.
- 3) 変位速度が増加した場合においても FRC の摩擦低減 効果が確保されることが確認された.
- (4) 塗布面積による影響
- 砂層に対して、無処理(塗布率 a=0%)からFRC の全 面塗布(a=100%)における摩擦角δの実用的な関係を

明らかにした.この関係を用いて、塗布面積を調整することにより、周面摩擦力を制御できる可能性がある.

謝辞: 本研究において,実験装置の製作および摩擦実験の実施では,(有)TNSの田口勝男氏,染谷昇氏,野口和幸氏には多大なるご協力をいただきました.紙面を借りて感謝の意を表します.

【参考文献】

- 1) 土木用摩擦低減材フリクションカッター,(株)日本触 媒,2012.
- 岡本功一,梅崎健夫,服部晃:地中埋設体の付着力および周面摩擦力を低減する吸水性高分子材料の開発, 土木学会論文集C(地圏工学), Vol.67, No.4, pp.407-421, 2011.
- 海崎健夫,河村隆,松林達也,服部晃,岡本功一: 吸水性高分子摩擦低減剤の内部摩擦角に及ぼす間隙水の影響(その1),第54回地盤工学研究発表会,pp.1519-1520,2019.

**Summary** The construction method of directly applying a water absorptive polymer friction reduction agent (FRC) to the peripheral surface of a framework (hereafter FRC construction method) is implemented as one of the measures for reducing the peripheral surface frictional force in the pneumatic caisson construction method. In order to quantitatively evaluate the effect of friction reduction in the FRC construction method and to quantitatively study the relationship to subsidence of the framework, large-size friction experiments were conducted using full-scale concrete matter to study the influence of roughness on the framework surface, the comparison of friction reduction effects (frictional stress and friction angle) of FRC in sand and gravel layers, the influence of displacement speed and displacement on the peripheral surface frictional force and friction angle, and the relationship between the area of FRC application and the friction reduction effects. This paper summarized the knowledge of friction reduction effects in the FRC construction method obtained from a series of experimental results.

Key Words : Pneumatic caisson, peripheral surface friction, water absorptive polymer friction reduction agent, sand, gravel, friction reduction