

(財)日本建築総合試験所
建築技術性能証明工法



GBRC 性能証明 第10-01号
小口径先端翼付き鋼管を
用いた杭状地盤補強工法

スウェーデン式サウンディング試験対象工法



DM(ダブル)工法協会



お問い合わせ先

DM(ダブル)工法協会



DM工法は、小規模建築物施工に最適な杭状地盤補強工法です。

DM工法は、小口径鋼管先端部に鋼管径の3.0倍及び3.5倍程度の大きさの鋳物(ダクトイル鉄)製の螺旋翼(先端翼)を取り付け、鋼管地盤補強材として使用する、(財)日本建築総合試験所の性能証明を受けた工法です。鋼管頭部に回転トルクを与えることによって、先端翼が地盤から推進力を受け、地上部には無排土の状態で回転貫入します。鋼管地盤補強材の構造として、先端部は先端翼によって閉塞しており、鋼管と先端翼とをボルトで接合するので、鋼管との溶接強度が支持力を制限しません。また鋳物の特長を利用して先端翼の根元と端部で厚さを変えており、地盤支持力を効率よく受ける構造となっています。

先端翼は鋳物製で、鋼製より製造コストを抑えており、また取り外して運搬できるため、従来工法より輸送コストも削減できます。素材から施工まで、あらゆる場面でコストを見直し、高性能低コストを実現しました。

このDM工法は低騒音・低振動での施工が可能であり、セメント系地盤補強工法のようにセメントミルクを使用しないので排土処理は不要。

DM工法はまさに時代のニーズから生まれた環境にやさしい優れた工法です。



■ DM工法は、(財)日本建築総合試験所の建築技術性能証明を取得しました。

GBRC 性能証明 第10-01号

■ DM工法は、特許出願中です。

特願 2007 - 201233

■ DM工法の鋼管と先端翼の組み合わせ

先端平均 換算N値 の範囲	鋼管の種類			先端翼の種類				許容鉛直 支持力 Ra1 ^{*2} (kN)
	鋼種	鋼管径 D(mm)	肉厚 tw(mm)	鋼種	拡翼率 シリーズ	先端翼径 Dw(mm)	板厚 tow ^{*1} (mm)	
5≤N _{av} ≤15	STK400	101.6	4.0~6.0	FCD450-10	3.0倍径	290	12	≤49.6 ≤99.2
					3.5倍径	350	12	≤72.2 ≤144.4

*1 板厚(tow)は中心から103mmの位置における厚みを示した。

*2 許容鉛直支持力(Ra1)の上段は長期許容鉛直支持力、下段は短期許容鉛直支持力を示した。



DM工法の特徴 6つの結晶

先端翼は、国土交通大臣より回転貫入鋼管杭に用いる鋳鉄製の羽根付き先端翼「FCD450A」の製造認定を受けた工場にて製造します。自社工場は品質管理責任者や溶接資格者が常駐しており、品質管理体制は万全です。

全国の施工協会員が、あなたの街のDM工法施工を請け負います。
自社工場製品なので、様々な受注に柔軟に対応できます。

3

コンプライアンスを準拠した設計施工や施工データのトレーサビリティが機能しているので、各種保険に加入でき、保証も安心です。



<基礎判定基準>・<判定>

<国土交通省告示第1113号・抜粋>

- 地盤の許容応力度及び基礎ぐいの許容支持力を求めるための地盤調査の方法
(以下本文省略)
- 地盤の許容応力度を定める方法は、以下の表の(1)項、(2)項又は(3)項に掲げる式によるものとする。ただし、地震時に液状化する恐れのある地盤の場合又は(3)項に掲げる式による場合において、基礎の底部から下方2メートル以内の距離にある地盤にスウェーデン式サウンディングの荷重が1kN以下で自沈する層が存在する場合若しくは基礎底部から2mを超えて5m以内の距離にある地盤にスウェーデン式サウンディングの荷重が500N以下で自沈する層が存在する場合にあっては、建築物の自重による沈下その他の地盤の変形等を考慮して建築物又は建築物の部分に有害な損傷、変形及び沈下が生じないことを確かめなければならない。
- セメント系固化材を用いて改良された地盤の改良体の許容応力度を定める方法
(以下本文省略)

■試験結果の一例

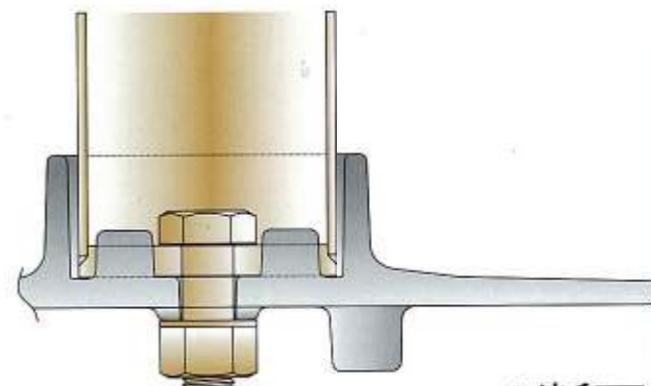
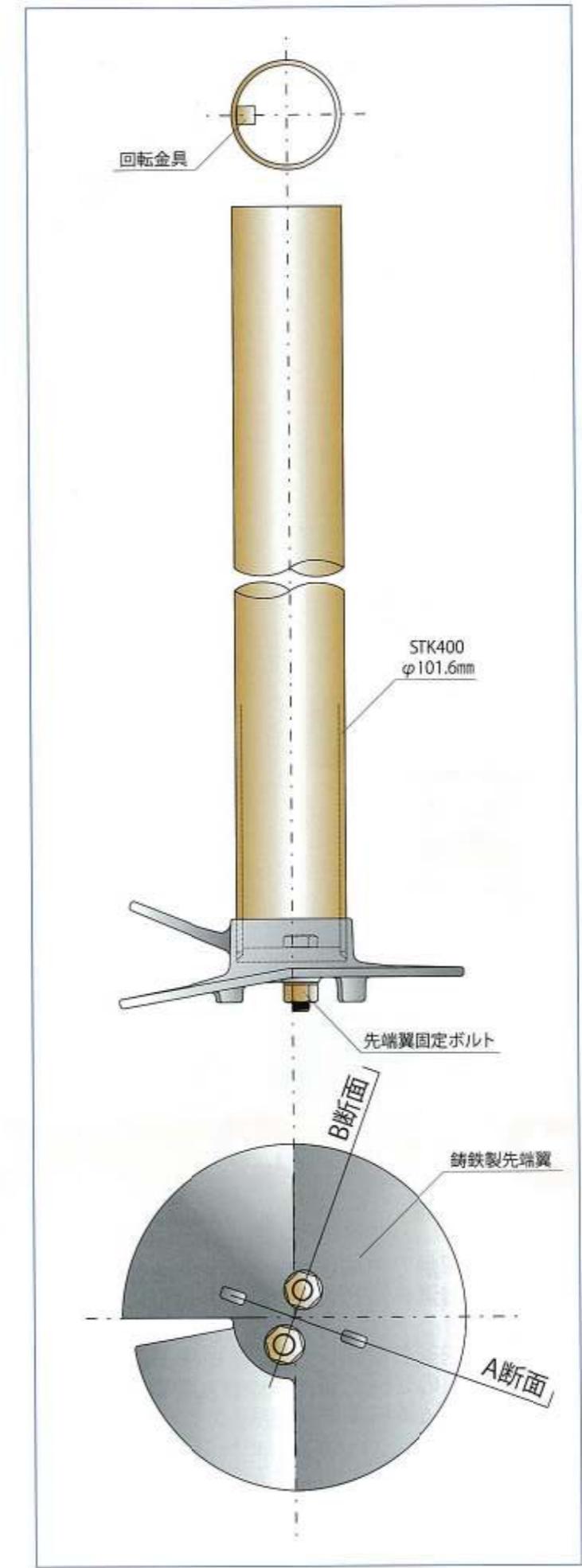
長期に生じる力に対する地盤の許容応力度を定める場合		短期に生じる力に対する地盤の許容応力度を定める場合	
$q_a = \frac{1}{2} (L_a C N_c + k_a) f_y B N_f$	$q_a = \frac{2}{3} (L_a C N_c + k_a) B N_f$		
$q_a = q_f + \frac{1}{2} N_f f_y D$	$q_a = 2q_f + \frac{1}{2} N_f f_y D$		
$q_a = 30 + 0.6 N_{sw}$	$q_a = 60 + 1.2 N_{sw}$		

判定基準
1.標準基準
2.技術基準
3.検査基準
4.基礎構造工事規則
-1.浅層地盤改良工法
-2.深層地盤改良工法
-3.鋼管杭工法

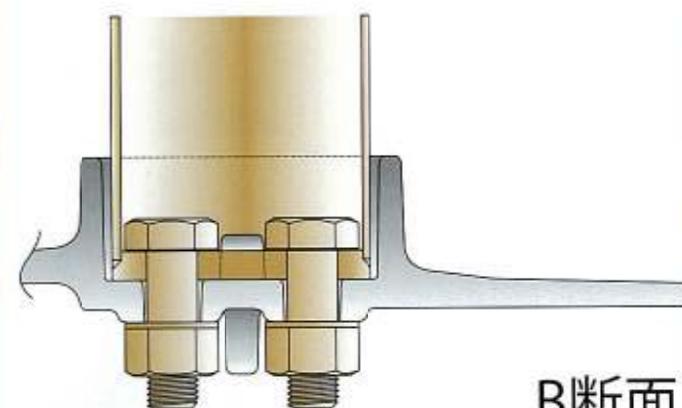
鉄スクラップを再利用した
鉄物製造



品質管理責任者が常駐した
自社組立工場



A断面



B断面



取付け金具とボルト



先端翼の取付



原料

①鋳鉄(ダクトイル)スクラップ
②鉄スクラップ
③銑鉄インゴット
④クレーンで原材料をトロッコへ集積。原材料比率はクレーン計量機器で計量

溶解

⑤溶解炉に原材料投入、所定の化学成分に配合された材料を溶解混合する

出湯

⑥溶解炉で生成された溶湯を搬送釜に入替
⑦搬送釜を搬送レベルに搬送釜から鋳込釜に溶湯を投入

金型、砂型、中子

⑧砂型を作る為の金型
⑨金型にて作られた砂型
⑩中子は鋳鉄製品の複雑な中空部分を作るための独立砂型

鋳込、型ばらし

⑪鋳込釜から砂型に溶湯を投入
⑫砂型をばらす為ドラムに入れる
⑬ドラムから搬送コンベアに乗って出てきた製品
⑭製品を吊り具にセットし、ショットblast機に入れる

鋳仕上げ

⑮ショットblast機にて再度砂をきれいに落とす
⑯ショットblast機から出てきた製品
⑰製品のバリ等を取り、研磨掃除する

検品、製品

⑱検品台にて製品の検査
⑲製品を収納ケースに入れる
⑳完成鋳鉄製先端翼は収納ケースに入れ、ラックで保管する



钢管(コイル製造)



圧延機



鋼板(コイル)



電機管造管機



一般構造用钢管(製品)

取付金具



厚板



切出(プラズマ)



固定部材(開先加工)



固定ボルト



棒鋼



ボルト工場



固定ボルト(M20, 6.8)



DM組立



1 先端翼の取付け → 2 補強材の建て込み → 3 回転貫入

材料の受入検査を行い、先端翼と鋼管をボルトで固定。

→ 4 繰手 → 5 打ち止め → 6 施工完了

鋼管を吊り、先端を芯にセットする。

3 回転貫入

鋼管を地盤中に回転貫入させる。

→ 4 繰手 → 5 打ち止め

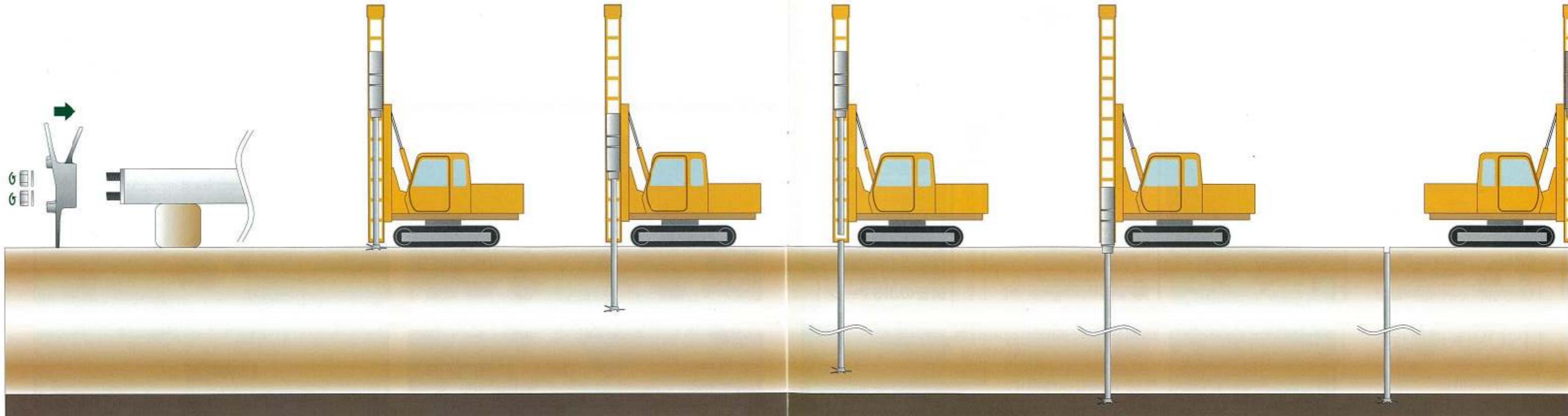
下杭を適切な位置で打ち止め、上杭を接続。

→ 6 施工完了

所定の深度まで回転貫入し打ち止める。

施工完了

芯ズレが許容値内であることを確認して施工完了。



DM工法—財団法人日本建築総合試験所 性能証明取得

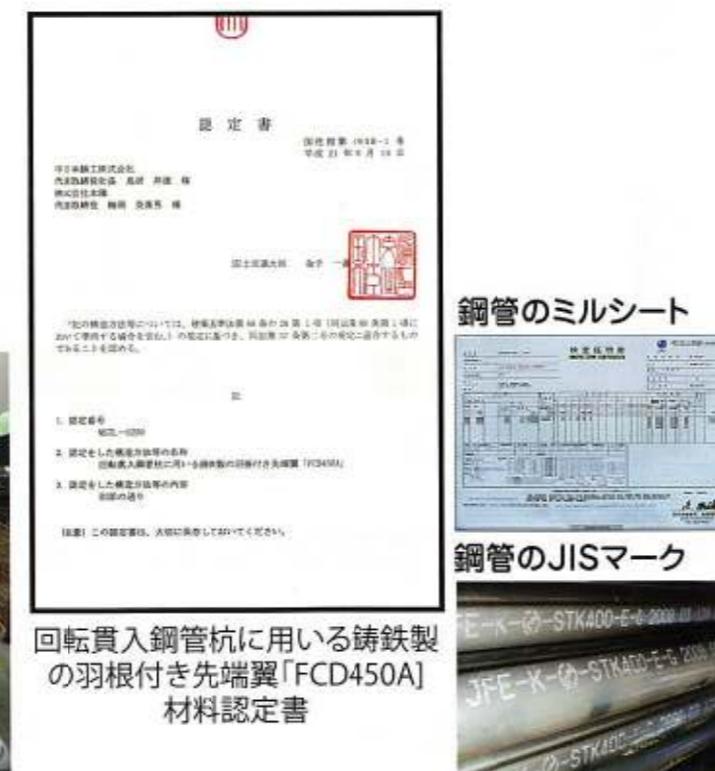


部材工場—ISO9001認定 —JIS認定



ISO9001認定

材料—国交大臣材料認定取得工場 —JIS規格



工場内の様子



回転貫入钢管坑に用いる鋳鉄製の羽根付き先端翼「FCD450A」
材料認定書

工場、材料、人。
factory material human

建築技術性能証明取得工場にて製造基準を厳守し
全ての製品を製造しています

安心
safety

DM工法は、その製造において、認定・資格・免許を取得し、
DM工法を縁の下から支えています。

組立工場—品質管理責任者 溶接免許取得者 その他各種資格

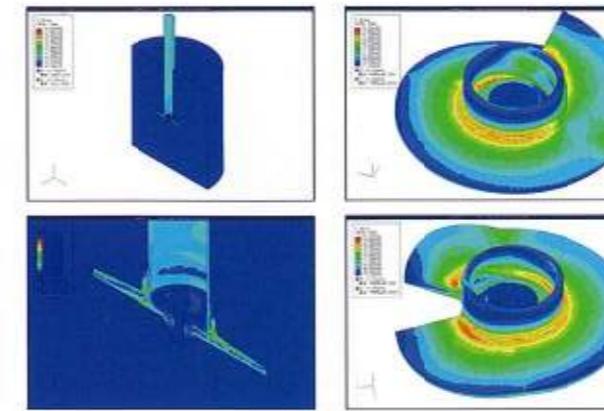


工場内の組立風景



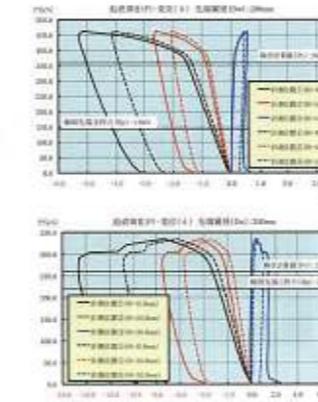
土槽試験

DM杭の支持力特性や翼部の健全性に関する検討をするために実験土槽を用いた室内載荷試験を行いました。



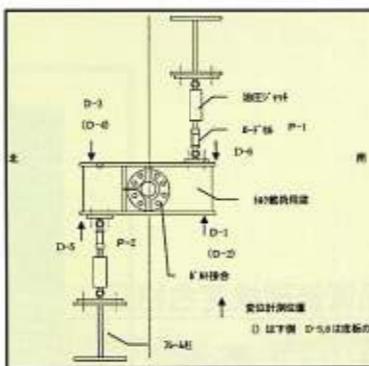
先端翼の押抜き試験

翼部の健全性に関する検討をするために実荷重による載荷試験を行いました。



ねじり試験

嵌合部の健全性を検討するためにねじり試験を行いました。



実大載荷試験

実大載荷試験を行い所定の支持力が得られることを確認しました。



性能証明の詳細

技術の適用範囲

- (1)地盤補強材の諸元
・本体部(軸鋼管)
外径:101.6mm
肉厚:4.0mm~6.0mm
材質:STK400(JIS G 3444一般構造用炭素鋼鋼管)

- ・先端翼
直徑:290mm(3倍径)、350mm(3.5倍径)
板厚:12mm(中心から103mmの位置)
材質:FCD450-10(JIS G 5502球状黒鉛鉄鉄品)

- ・取付け金具
直徑:101.6mm
板厚:12mm
材質:SS400(JIS G 3101一般構造用圧延鋼材)

- ・ボルト
種類:呼び径六角ボルト(並目ネジ)(JIS B 1180 六角ボルト)
材料区分:鋼製
ねじの呼び:M20
強度区分:6.8(JIS B 1051 炭素鋼および合金鋼製締結用部品の機械的性質—第1部:ボルト,ねじ及び植込みボルト)
部品等級:C

- (2)適用地盤
先端地盤:砂質土地盤、粘性土地盤

- (3)最大施工深さ
施工地盤面から本体部軸径の130倍(13.2m)以下

- (4)適用建築物
下記の①~④の条件をすべて満足する建築物、高さ3.5m以下の擁壁および看板等の小規模工作物
①地上3階以下
②高さ13m以下
③軒高9m以下
④延べ面積500m²以下

- (5)設計・施工者
申込者が組織するDM工法協会が教育・指導して認定した会員会社

この性能証明の対象となっている地盤補強材の長期ならびに短期荷重に対する許容支持力を定める際に必要な地盤の極限鉛直支持力算定の妥当性の根拠は以下の通りである。地盤補強材の鉛直支持力は、先端支持力のみを考慮することとし、下記のスウェーデン式サウンディング試験(以下、SWS試験)の結果を用いる支持力算定式としてまとめられている。

$$R_a = (1/F_s) * \alpha_{sw} * N_{avg} * A_p$$

ここに、 R_a :許容鉛直支持力(kN)

F_s :安全率(長期荷重時3、短期荷重時1.5)

α_{sw} :支持力係数で200

N_{avg} :補強材先端付近の N' の平均値

N' :SWS試験の結果から求まる地盤の換算 N 値で

下式による。

$$N' = 3W_{sw} + 0.05N_{sw}$$

ここに、 W_{sw} :SWS試験における荷重(kN)

N_{sw} :SWS試験における半回転数(回/m)

A_p :補強材先端有効断面積(m²)で下式による。

$$A_p = (3/4) * \pi * (D_w/2)^2$$

ここに、 D_w :先端翼径(m)

$$(\phi 290\text{mm}:0.0495\text{m}^2, \phi 350\text{mm}:0.0722\text{m}^2)$$

載荷試験における最大先端荷重もしくは先端翼径の10%の先端沈下量が生じたときの先端荷重を極限先端抵抗とし、この先端抵抗とSWS試験の結果から求めた補強材先端付近の換算 N 値 N' の平均値 N_{avg} との比の最小値を下回る値が支持力係数として採用されている。載荷試験による極限支持力と支持力算定式による設計値を比較することで、提案している支持力算定式が極限支持力を安全側に評価することが確認されている。

また、載荷試験結果から求まる頭部荷重～頭部沈下量関係から、支持力算定式による長期許容支持力時および短期許容支持力時の頭部沈下量が求められており、実用上問題となる沈下量であることが確認されている。

地盤で決まる許容鉛直支持力は、地盤補強材先端翼の許容耐力を上回ることはなく、設計にあたっては、地盤補強材先端翼の耐力は考慮する必要がないとしている。

許容先端支持力

钢管と先端翼の組み合わせ				長期先端支持力 (kN)										
杭軸部径 D (mm)	拡張率 シリーズ	先端翼径 Dw (mm)	有効先端面積 Ap (m ²)	SWS試験における1m当たりの半回転数 Nsw 換算N値										
				40	60	80	100	120	140	160	180	200	220	240
101.6	3.0	290.0	0.0495	16.5	19.8	23.1	26.4	29.7	33.0	36.3	39.6	42.9	46.2	49.5
	3.5	350.0	0.0722	24.1	28.9	33.7	38.5	43.3	48.1	52.9	57.8	62.6	67.4	72.2

※ 換算N値の算出方法は粘性土の式 $N' = 3W_{sw} + 0.05N_{sw}$ とする