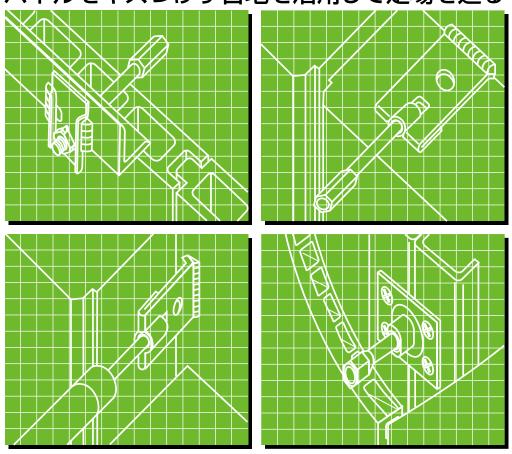
PLATE ANCHOR

プレートアンカー/設計・施工の手引き

発明協会 優秀賞受賞 PAT



パネルをキズつけず目地を活用して足場を造る





あらゆる外壁板の壁つなぎアンカー金具

先付け施工 タイプ プレートアンカー/設計・施工の手引き

先付け施工タイプ『プレートアンカー』は、外壁の目地を利用して取付ける画期的な「壁つなぎ」のアンカーです。

製品は、ボルト部とプレート部とからなり、プレート部を躯体側の鋼材にガッチリと溶接し、それにねじ込まれたボルト部を通して足場と連結しま す。 それらのセッティングは、すべて目地部を通して行われますので、外壁面を損傷させることなく、かつ、補修の手間もいらず、工事を スムーズに、きれいに仕上げることが出来ます。

■プレート型/

●設計強度 ●取付け間隔 ●圧縮・たわみ対策 ●横揺れ・照査水平*荷重対策

●設計基準:(一社)仮設工業会・厚生労働省「安衛法規則・第44条~第46条」に準じた設計です。 ※照査水平荷重:風荷重以外の足場に 作用する水平方向荷重

許容設計荷重((社)仮設工業会に準ずる)

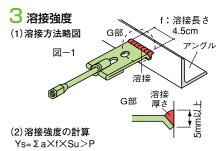
| | 最大荷重 (耐力) | 許容設計 荷重 | 安全率 |
|------|--------------|------------|-------|
| 引張強度 | 引張最大荷重:A | A×50%以下 | 2.0以上 |
| 圧縮強度 | 曲げ変形荷重:B | B×50%以下 | 2.0以上 |

なお、各規格の許容設計荷重は設計強度の表を参照。

2 プレートアンカーの取付け間隔

プレートアンカーの取付け間隔は、(一社)仮設工 業会(1998)「足場工事実務マニュアル」2.(a)壁 つなぎ取付け間隔 P48 表2・30参照。

標準間隔=2層2スパン: 3.4m×3.6m=12.2m²



ここにYs:G部の溶接強度(破断強度)kg/ヶ所

Σa:溶接厚さ 0.50×0.707=0.35cm²

f:溶接長さ 4.50cm

Su:剪断応力度(剪断破断) 3,500kg/cm²

P:安衛法(労働省)規格第46条規定強度

1,000kg/ヶ所

Ys=0.35×4.50×3,500×0.8(現場係数)

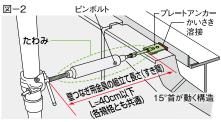
=4,450kg/ヶ所>P=1,000kg/ヶ所

安全率(F)=4以上

[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]

4 パネル損傷対策

● 重要、壁つなぎ用金具は15°曲がる構造(ピンボ ルト)のために圧縮力が作用すると、必ず曲げたわみ が生じます。この時、プレートアンカー/ボルトの 根元が曲がり、外壁目地部(パネル)を損傷するこ とがありますので、損傷対策が重要です。

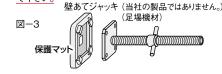


5 圧縮荷重に対するたわみ対策

(但しKT06・KTF(ドリルビス)は除く)

| | (EUNTOO KIT (F)がCパ/体体() | | | | | | |
|---|-----------------------------------|--|--|--|--|--|--|
| | 壁つなぎ用金具と プレートアンカーの 組立て長さ(L) | 圧縮力に対する たわみ対策 | | | | | |
| 1 | L=40cm以下 | ●たわみ対策不要(必要ない) (圧縮力に耐える強度) | | | | | |
| 2 | L=40cmを 超える場合 | たわみ対策として、壁あてジャッキ (図ー3)で、サポート (突張り)してたわみを生じないようにして下さい。取付け 個数は、現在までの実績よりアンカーの1/4~1/5を目安にして下さい。 | | | | | |

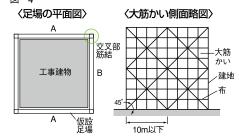
● プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐 力を十分発揮出来るよう、壁に対して直角に取付け て下さい。



横揺れ・照査水平*荷重対策

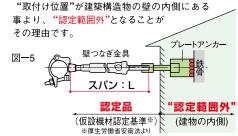
プレートアンカーの設計強度には、横揺れ照査水平 荷重対応は含まれていないので、別途に壁あてジャッキ や、大筋かい(足場パイプφ48.6等)を設ける事。

また、平面的にはAB側面の交叉コーナー部をしっかり緊 結して、足場の横方向への剛性を高めることが重要です。 図—4



7 プレートアンカーは認定範囲外です。

プレートアンカーには"認定証"はありません。 その理由 — プレートアンカーの 使用場所は、 「壁つなぎ金具の先端部 | です。(図-5)



■ドリルビス型 / アンカーを安全にセットする条件 福岡労働局 労働基準部 安全課の指導より (2007.5)

●設計基準:ドリルビス型(ø6)の材質は浸炭焼入、断面積(A)が細く(一社)仮設工業会のねじ径基準外となるので、下記の条件を厳守して下さい。

- ドリルビスは、鉄板を削孔するために、丸鋼を浸炭焼入れをしている。 このため、 圧縮荷重(曲げ荷重・衝撃荷重)に折れやすい欠点があります。
- □ この欠点を補佐するため、圧縮荷重対策として壁あてジャッキをアンカー本数の 1/4~1/5(現在までの実績より)取付けることを厳守して下さい。

Ⅲ. Cチャン鋼板厚 t=1.6(板厚不足)は危険 t=2.3以上がよい

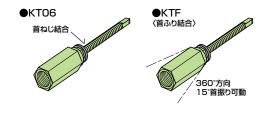
ドリルビスは、取付けるCチャン鋼板厚で下表のように引張り強度が左右されます。 単位:kgf(kN)

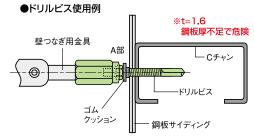
| 項目 | | 軽量Cチャン引張強度(抜け) | | | | | |
|--------|-----|----------------|--------------|-------|--------|--|--|
| | | 引張最大荷重(Pu) | 許容設計引張荷重(Pa) | 圧縮荷重 | 安全率(F) | | |
| | 1.6 | 240(2.4) (平均) | 120(1.2) | 壁あて | 2以上 | | |
| 鋼板厚(t) | 2.3 | 440(4.4) (平均) | 220(2.2) | ジャッキで | 2以上 | | |
| | 3.2 | 830(8.3) (平均) | 410(4.1) | 対応 | 2以上 | | |

この対処として、アンカー間隔を細かくして、アンカー1ヶ所に作用する力を小さくする事が 必修条件です。

$oxdot{oxdot{V}}$. アンカー反力(風荷重W)の計算は必ず行うこと

アンカー反力:風荷重(W)の計算は必ず行って安全の確認を厳守して下さい。 風荷重の(W)の計算表(P.14)をご参照下さい。





先付け施工タイプ「プレートアンカー」製品一覧表

■プレート型製品一覧表 (荷重値は"概数"とする。)

(※品質向上のため製品寸法を予告なく変更することがあります。)

| 用途 | | 規格 | 形状 | 引張 最大荷重 (P) | | 計荷重 圧縮荷重 (Pc) | 用途・適応範囲 | 取付け要点 | 梱包数 (重量) |
|-----------------------------|----|------------------------|-----------------|--------------------------|---------------------------|--------------------------|------------------------------|---------------------------|------------------------|
| | 1 | AL-150 | M10 | 2.60 (26.0) | 位:tf(kN 1.00 (10.0) | v) ≑0.50 (5.0) | 壁厚(mm) 150+タイル=170 150 | 1.溶接は確実に 2.ボルトねじ込みは十分に | 50組 |
| A L C 版 | 2 | AL-125 | | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | ≑0.50 (5.0) | 100·120(125) | 1.溶接は確実に 2.ボルトねじ込みは十分に | (10kg) |
| A L O MX | 3 | AL-75P (直接型) | W1/2 | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | 0.50 (5.0) | 100·120(125) | 3.パネル損傷に要注意 | 50組 (6kg) |
| | 4 | AL-25K (直接型) | W1/2 | 1.10 (11.0) | 0.50 (5.0) | 0.50 (5.0) | 35.50 | 1. 2. 3. 同上 | 50組 (3.5kg) |
| | 5 | SY-45 | | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | ≑0.50 (5.0) | 50-60-75 | 1.溶接は確実に 2.ボルトねじ込みは十分に | 50組 (7.5kg) |
| 成型板 | 6 | SB-35 | | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | 0.50 (5.0) | 50-60-75 | 1. } 同上 | 25組 (9kg) |
| (押出成形セメント板) | 7 | ST-56 | W3/8 (M8は特注) | 2.50 (25.0) | 1.00 (10.0) | 0.25 (2.5) | 50·60·75 | 1. } 2. } 同上 | 50組 (10kg) |
| | 8 | LS-10 | | 1.50 (15.0) | 0.70 (7.0) | 0.35 あ (3.5) て | 50·60·75·100 (ALC版) | 1. } 2. } 同上 | 50組 (10kg) |
| ガラス・金属板 石 綿 ボ ー ド | 9 | RN-15 | | 1.10 (11.0) | 0.50 (5.0) | 0.25 ヤ (2.5) ッ | 浮かし張り(金具止め) 15・20・35 | 1. } 同上 | 50組 (6kg) |
| (セメント薄板) | 10 | GB-20 | M6 (M6 | 0.90 (9.0) (細径)ねじ径 | 0.45 (4.5) | キ _ で 対 | 直張り溶接 15・20 | 溶接 ラムダ Cチャン | 50組 (5kg) |
| 石 張 | 13 | IC-80 | M6 (M6 | 0.90 (9.0) (細径)ねじ径 | 0.45 (4.5) 基準外製品) | 応 — II ① | 乾式工法 60~135 | Ta | 50組 (12.5kg) |
| ロングボルト | 14 | ロング ボルト | | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | | 詳細は6ページ参照 | | 受注数 |
| PCカーテン ウォール | 15 | PC-79-φ22 PC-79-φ14 | | 2.60 (26.0) | 1.00 (10.0) | 1.00 (10.0) | PC版の目地よりアンカーを取る | | 50組 (6kg) |

[※]有効ねじ外径φ9mm以上 > M6・M8(細径)ねじ径基準外製品 ((一社)仮設工業会第8節3.(5))

■ドリルビス型製品一覧表 (ø6(細径)のため、ねじ径基準外製品)

(※品質向上のため製品寸法を予告なく変更することがあります。)

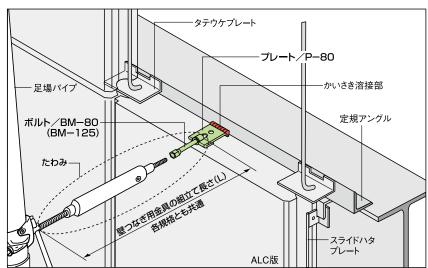
| | 規格 | | 形状 | 取付け要点 | | 規格 | | 形状 | 取付け要点 | 梱包数 (重量) |
|----|-------|-----|----|--------------|----|--------------|-----|--------------------------|----------|---------------------|
| | KTM- | -90 | | | | | 51 | | | |
| | KT06 | 50 | | 取分件要卡 | | KTF 율 | 81 | | 取分件带生 | |
| 11 | | | | 取付け要点 詳細は | 12 | (首 ふ り | 130 | | 取付け要点詳細は | 50組 (3kg) |
| | (首固定夕 | 80 | | 11ページ参照 | | タイプ | 147 | | 12ページ参照 | |
| | イプ | 127 | | | | プ | 185 | ANIMATINA MATERIAL SALVA | | |

ALC版外壁用

AL-150

縦張工法/横目地用 《目地幅10mm》 AL-125

横張工法/縦目地にも対応出来ます。



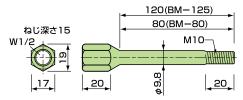
■用途

| 製品 | AL-150型 | AL-125型 |
|-----|---------|---------|
| 壁厚さ | 150~170 | 100~125 |

■製品

●ボルト/BM-80(BM-125)

●プレート/P-80



※ボルトの長さは多少変更があります。

かいさき

■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | | | |
|---|---|----------------|--------------|--|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | | |
| 引張強度 | 2.60(26.0) (破断) | 1.00(10.0) | | | | | |
| 圧縮強度 | 1.0~0.8(曲げ変形) (10~8.0) | _ | ≑0.50(5.0) | | | | |
| 組立て長(L) L>40cm 圧縮たわみ | L>40cmを越える場合は 策として壁あてジャッキを引 対応(提案)。 数量は現在 | き面にあて ままでの実 | | | | | |

績よりアンカーの1/4~1/5を目安 当社の製品ではありません。 対策 にして下さい。

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N

(曲げ加工部) 9.2 -受口 엳 ●立体図 ω AL-125 BM_80 ∑ 2.5 19 мíо ねじ孔 145 വ AL-150 P-80 ä DO 45 Œ BM-125 22 мі́о 0 180 6.5 5 5 50 16.5 82

●壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa•Pc)で検討下さい。

■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

セットは軽くコツン• AL-125はロッキング構法に使用可パネルの損傷に注意専用金具はP.8 LS-10参照

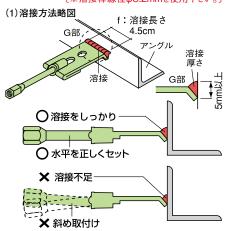
プレートアンカーは、上から軽く叩くようにして セットして下さい。特に切欠きなどしなくても、 楽にセットが出来ます。

軽く コツン ALC版

取付けは正確に 溶接は確実に

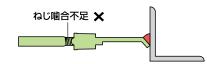
縦壁の場合には、通しアングルにプレート アンカーを水平にセットし、溶接をしっか りと行います。溶接は、φ3.2以下の溶接 棒を用い、溶接は有資格者によって行うよ うにして下さい。

[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]



ボルトのねじ込みは 十分に

プレートアンカーのボルト部は、プレートのねじ 孔に最後までしっかりとねじ込んでください。 ねじ噛合不足は、強度不足となりますの で、注意して下さい。

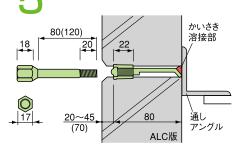


ボルトへの 物の吊下げは刃不可

プレートアンカーのボルト部に、物をぶ らさげることは厳禁です。

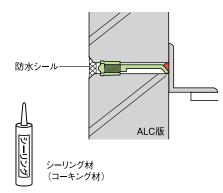


取付け断面

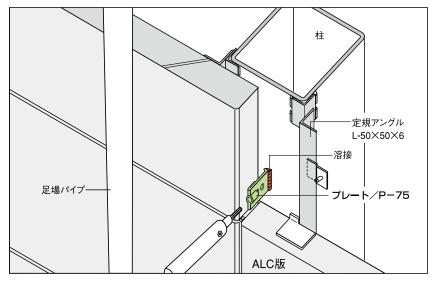


施工後は 防水を完全に

施工後、プレートアンカーの孔部に、防 水処理を必ず施して下さい。



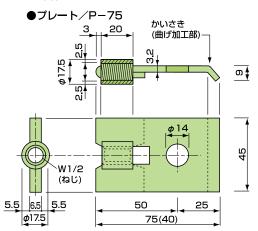
AL-75P 横張工法/縦目地直接型 《目地幅15mm以上》



■用途

壁厚さ 125 • 120 • 100

製品



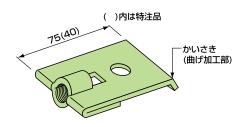
■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | | |
|---|--|--------------------------|--------------|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | |
| 引張強度 | 2.60(26.0) (破断) | 1.00(10.0) | | | | |
| 圧縮強度 | 1.0~0.8(曲げ変形) (10~8.0) | _ | ≑0.50(5.0) | | | |
| 組立て長(L) L >40cm 圧縮たわみ 対策 | L>40cmを越える場合は 策として壁あてジャッキを見 対応(提案)。数量は現在 績よりアンカーの1/4~1 にして下さい。 | き面にあて 生までの実 1/5を目安 | マット | | | |

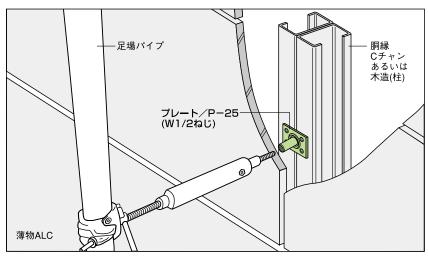
にして下さい。 変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N

壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(◆Pa ◆Pc)で検討下さい。

●立体図



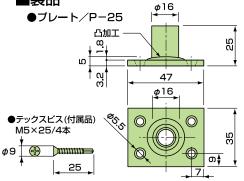
横張工法/縦目地直接型 《目地幅15mm以上》 AL-25K



■用途

| 壁厚さ | 50 · 35 |
|------|-------------|
| 取付構造 | 軽量鉄骨および木造下地 |

■製品



■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| l | ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kl} | | | | | |
|---|--|-------------------|--------------|--------------|--|--|
| | | | 許容設計荷重 | | | |
| | | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | |
| | 引張強度 | 1.10(11.0) (破断) | 0.50(5.0) | 0.50(5.0) | | |
| | 圧縮強度 | 1.00(10.0) (曲げ変形) | _ | 0.50(5.0) | | |

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N

壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(◆Pa ◆Pc)で検討下さい。

●立体図 M5×25 W1/2 (ねじ)

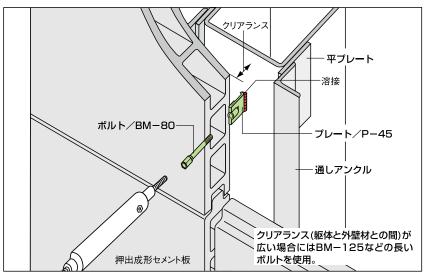
■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

- ●AL-75Pは3頁のAL-125の取付け要領をご参照下さい。
- ●AL-25Kは9頁のRN-15の取付け要領をご参照下さい。

押出成形セメント板外壁用

横張工法/縦目地用 《目地幅10mm》 SY-45



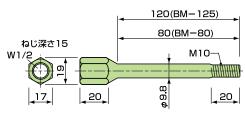
■用途

壁厚さ 50 . 60 . 75

■製品

●ボルト/BM-80(BM-125)

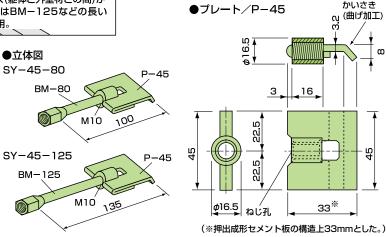
●プレート/P-45



かいさき



変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N •壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa•Pc)で検討下さい。



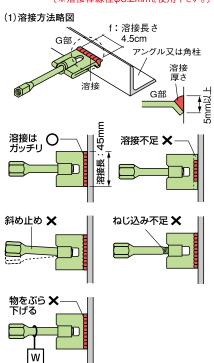
■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

取付けは正確に 溶接は確実に

溶接は有資格者によって行うようにして

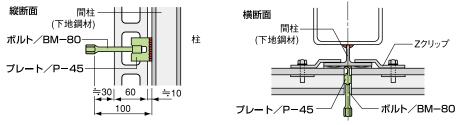
[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]



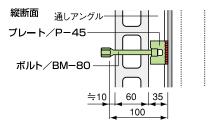
取付け例

押出成形セメント板の取付工法はH12年3月に新たに制定されてお ります。SY-45の取付けにあたっては各メーカーの取付工法に準 じてご使用下さい。

●押出成形板横張り(従来の取付け)

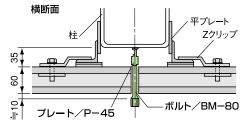


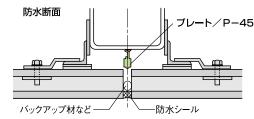
●押出成形板横張り(アスロック応用例「ハンドブック」P50より)



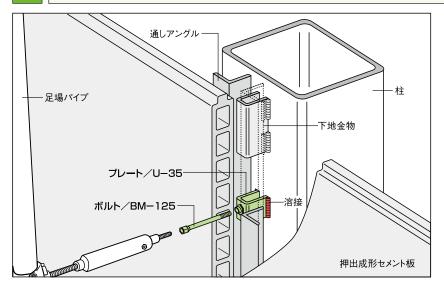
施工後は 防水を完全に

プレートアンカーのボルト部は、工事 終了後ボルトを外した後、ねじ孔に防 水シールを施し、雨仕舞いを行って下





横張工法/縦目地用《目地幅10mm》 SB--35

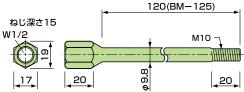


■用途

壁厚さ 50 . 60 . 75

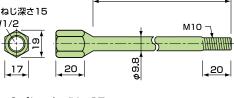
■製品

●ボルト/BM-125



●プレート/U-35

四面3mm可動



四面3mm可動

■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

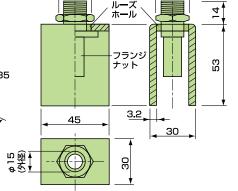
| ■設計独 | ■設計独 没(荷 重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | | | |
|------|---|--------------|--------------|--|--|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | | | |
| 引張強度 | 2.60(26.0) (破断) | 1.00(10.0) | | | | | | |
| 圧縮強度 | 1.0(10.0) (曲げ変形) | _ | 0.50(5.0) | | | | | |

組立て長(L) L>40cm 圧縮たわみ 対策

L>40cmを越える場合はたわみ対 保護マット 策として壁あてジャッキを壁面にあて 対応(提案)。数量は現在までの実 績よりアンカーの1/4~1/5を目安 にして下さい。

/ 当社の製品ではありません。

●立体図 11 - 35M10 BM-125



変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N

•壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa•Pc)で検討下さい。

■取付け要領と注意点

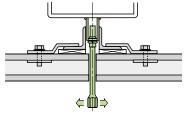
前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

取付け間隔と 注意点

Uプレートと通しアングルの組立時に、同 時にセットする場合がありますので、Uプ レートアンカーの取付け間隔および取付 け位置は、押出成形セメント板横張り工 法の設計図を参照して下さい。

ボルトのねじ込みは 十分に

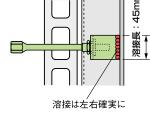
ボルトのねじ込みはUプレート のボルト孔(10M)に最後まで しっかりとねじ込んで下さい。 挿入不足はトラブル発生の原 因となることがありますので、 注意して下さい。



成形版端部誤差を吸収できる 左右四面方向に3mm可動

取付けは正確に 溶接は確実に

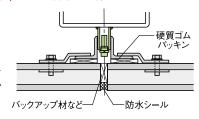
Uプレートを通しアングルおよび 本体鉄骨にしっかり密着させ、両 側のかいさき部を十分に溶接しま す。片側溶接や溶接不足は強度上 危険ですので、厳禁です。



[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]

施工後は 防水を完全に

ボルト取り外し後は、ねじ孔に 防水シールを施し、雨仕舞い を行って下さい。



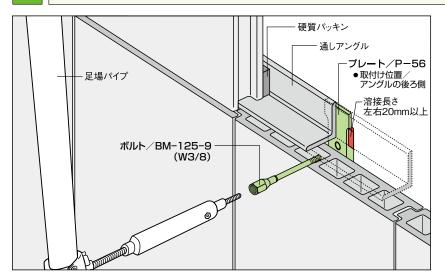
ロングボルト (荷重値は"概数"とする。)

●壁つなぎ金具とプレートアンカー/ロングボルト組立長:L*

| | 製品図 | 引張最大荷重 (P)[耐力] | 寸法・形 | 式(mm) | ※ L>40cmを越える場合の 圧縮たわみ対策 |
|--------|------------------|--------------------|--------|--------|--|
| | | | 規格 | 首下長(L) | 圧縮に対しては別途壁あてジャッキで |
| | 17 首下長さ(L) ★ | | BM-150 | 150 | 対応して下さい。 |
| ロングボルト | M10 M10 20 | 2.60tf (26.0kN) | BM-175 | 175 | 壁あてジャッキ |
| | | | BM-210 | 210 | |
| | W1/2 35 8 20 | | BM-260 | 260 | 6 |
| | | | BM-360 | 360 | 保護マット 当社の製品ではありません。 |

"お知らせ" M8タイプ(ねじ径φ8)をご希望の方は、ご相談下さい。(特注品) 押出成形セメント板外壁用 令和元年7月より

横目地用 《目地幅15-6=9mm》 ST-56 縦張工法/

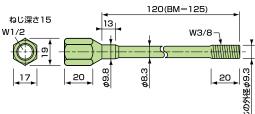


■用途

壁厚さ $50 \cdot 60 \cdot 75$

製品

●ボルト/BM-125-9 (W3/8)



■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

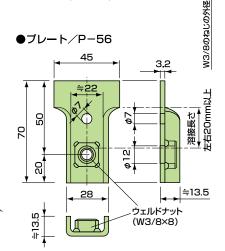
| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | | |
|---|-----------------|--------------|--------------|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | |
| 引張強度 | 2.50(25.0)(破断) | 1.00(10.0) | 0.25(2.5) | | | |
| 圧縮強度 | 0.50(5.0)(曲げ変形) | _ | 0.25(2.5) | | | |
| | | | | | | |

組立て長(L) L >40cm 圧縮たわみ 対策

L>40cmを越える場合はたわみ対 策として壁あてジャッキを壁面にあて 対応(提案)。数量は現在までの実 績よりアンカーの1/4~1/5を目安 にして下さい。



●立体図 ST-56型 P-56 BM-125-9 w3/8 110-100



変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N

壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(◆Pa ◆Pc)で検討下さい。

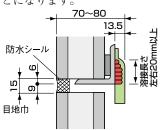
■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

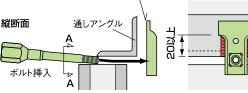
溶接長さは左右20mm以上

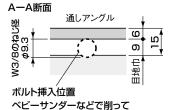
ボルトセット(挿入)は 十分目地巾を造る

成形版と通しアングルの目地 に、プレートアンカーのボル トを差し込みます。9mmの目 地に(棒径 φ 8.3) W3/8のねじ外 径 φ 9.3のボルトを挿入するこ とになります。



取付け個所:通しアングルのうしろ





目地巾9.3mmとして下さい。

取付けは正確に

溶接厚さ

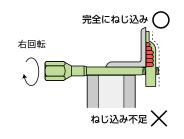
溶接不足は厳禁です。なお、 溶接は有資格者によって行う ようにして下さい。

溶接は確実に

[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]

ボルトは目地(9mm)の 中心にセットしてから溶接

ボルトの挿入位置の目地幅が 9.3mm以上に施工することが本工 法の重要ポイントです。

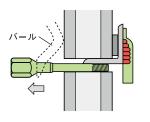


ボルトの取外しは 慎重に

M10のねじ外径 ϕ 9.8をW3/8 ϕ 8.3 に変更する。(H25年3月)

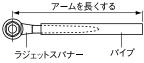
このことにより ϕ 9.8-8.3=1.5mm 細くすることで、挟みこまれが緩和さ れると思われますが、取外し時パネ ルの荷重が加わることからボルトが 挟みこまれた状態となり、大きな力 を加えないと取外しが出来ないこと があります。

取外しにはインパクトレンチまたはラ ジェットスパナーの先にパイプを継ぎ 足してアームを長くして廻して下さい。 この際、パネルの端部に損傷を与 えないよう、十分注意して引抜い て下さい。

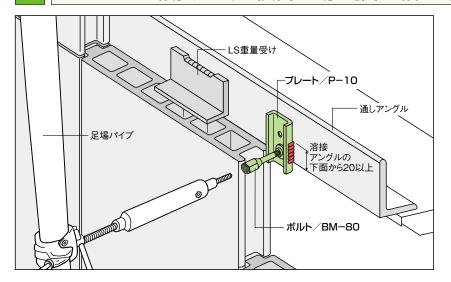


施工後は 防水を完全に

ボルト取外し後は、ねじ孔に防水 シールを施し、雨仕舞いを行って 下さい。



縦張工法/横目地用《目地幅15》 _S-10

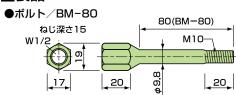


単位・+f(レNI)

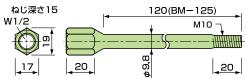
■用途

壁厚さ 50 . 60 . 75 . 100

■製品



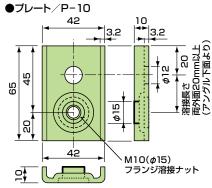
●ボルト/BM-125(ALC版用)



■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| | 単位・(I (KN) | | | | | | |
|-----------------------------------|--|--------------|--------------|--|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | | |
| 引張強度 | 1.50(15.0)(プレート曲げ変形) | 0.70(7.0) | 0.35(3.5) | | | | |
| 圧縮強度 | 0.70(7.0)(ボルト曲げ変形) | _ | 0.35(3.5) | | | | |
| 組立て長(L) L >40cm 圧縮たわみ 対策 | L>40cmを越える場合はたわみ対策とし 壁あてジャッキを壁面にあて対応(提案 数量は現在までの実績よりアンカーの1 ~1/5を目安にして下さい。 |)。 /4 | 製品ではありません。 | | | | |

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N 壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa •Pc)で検討下さい。 ●立体図 φ12マド LS型 45 92 BM-80 S S MIO



■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

溶接は確実に

A部詳細

42

取付けは正確に 溶接は、下図のようにプレート/P-10の 両面を、長さ20mm溶接高さ≒5mmで行っ て下さい。尚、溶接は有資格者による。

[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。] ※LS縦張工法/㈱ノザワ「ハンドブック」2016.9版より

取付け例 LS-10のねじ高さ(H) ≒10mmをしっかりねじ込ん で、通しアングルにぶつかることを確認して下さ い。取付け位置は、縦目地と横目地(幅=15mm)の 中心(交点)に行って下さい。

※ALCロッキング構法取付け例/

(ALC協会平成25年版より)

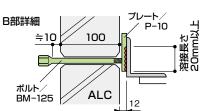
プレートアンカー/LS-10·取付け位置

(断面) 〈側 面〉 縦盲目地(10) 10(クリアランス) 幅20以上(両面 通しアングル \bigcirc L-65×65×6(通し) LS-10 -65×65×6 刦 10 60 備甲 溶粉 攊 വ $\overline{\Omega}$ ボルト/BM-80 FB-75×100(6) LS重量受け 通しアングル 断面 の下面 M10ねじ長20 LS金具 (ねじ掛代:10) \bigcirc Zクリップ A部 41

イナズマプレート W ALC メジプレート 通しアングル ウケプレ (自重受金物) B部

ALC

「ALCパネル取付け構法標準・同解説」



※プレート/P-10は、曲げ高さ: Hが低いため、P=1.50tでプレート曲げ変形

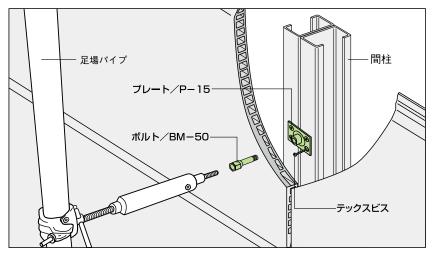
8

| |クリアランス | 50 |

50 (35)

60

横張工法/ヨコ浮し張り工法用 《目地幅10mm》 RN-15



■用途

●押出成型セメント板

●プレート/P-15

●テックスビス (付属品)

M5×25/4本

φ9 (1) **(1)**

_ 25

(例:ラムダ15・20・35)

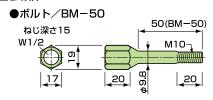
10

凸加工

●ガラス外装版 ●綱板外装版

●複合版(例:鋼板とポリウレタンの複合版)

■製品



M57L(\$5.5)

■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | | |
|---|-----------------------|--------------|--------------|--|--|--|
| | | 許容設計荷重 | | | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | | |
| 引張強度 | ビス止め破断(M5)=1.10(11.0) | 0.50(5.0) | | | | |
| 力放迟反 | 溶接=1.10(11.0) | 0.50(5.0) | 0.25(2.5) | | | |
| 圧縮強度 | 0.50(5.0)(曲げ変形) | _ | | | | |
| ### ### ############################# | | | | | | |
| を 協の日中・ | | | | | | |

●立体図 P-15 BM-50

●Cチャン鋼板厚さ(t)=2.3mm

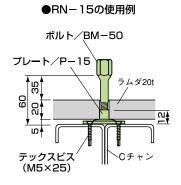
60 テックスビス

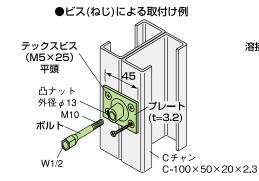
(鋼板厚さ(t)=1.6mmは強度不足)

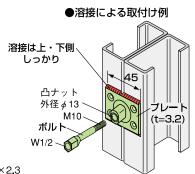
壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(*Pa*Pc)で検討下さい。

■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。







〔※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。〕

壁あてジャッキ固定/クランプ(直交)の耐力試験について 参考資料]

本試験は、壁つなぎ用金具の圧縮荷重補強対策として使用される、壁あてジャッキを固定するクランプの耐力を確認するために行った。 その結果、圧縮最大荷重(Pmax)≒1.0tで、クランプが回転スベリすることが判った。

風荷重の考え方参考

風荷重は足場に常時作用するものではなく、作用した場合でも風の特性により比較的瞬間的な荷重である。 (「足場・型枠支保工設計指針」(一社)仮設工業会風荷重の考え方より引用文)

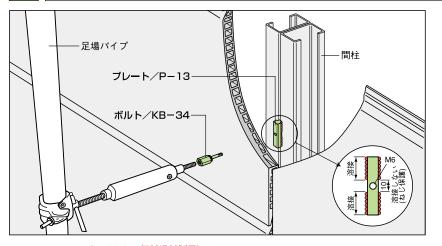
- 1. 試験条件/●現場の使用方法に近い状態とした。
 - クランプ(φ48.6直交)1個使用組立て長さ(スパン):400mm
- 2. 試験場所/(一財)建材試験センター西日本試験所(山口)
- 3. 試験結果(荷重値は"概数"とする。)

| 区分 | =+ E ♦ /+ /+ | クランプの絹 | 静付けトルク | - | 圧縮最大荷重 | 毎 婦 壮 20 | |
|------------|-------------------------|-------------------|---------------|--------------|--------------|-----------------------------|--|
| 区方 | 試験供体 | 足場パイプ(鋼) 塩ビパイプ 本安 | | 本数 | (Pmax) t/本 | 観察状況 | |
| (A) | 足場パイプ 鋼(t=2.3) φ48.6 | N•m 35 | N•m − | з | 1.00 (平均) | 足場パイプ (鋼製) 固定 クランプが回転スベリ | |
| B | 塩ビパイプ(φ48) VP40 | 35 | 25~30 | 3 | 0.70 (平均) | した。 (α=180°) | |

写-1 試験状況



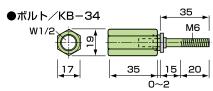
横張工法/3コ直張り施工法用 《目地幅10mm》 GB-20



■用途

- ●押出成型セメント板(例:ラムダ15・20)
- ●鋼板外装版 ●ガラス外装版
- ●複合版(例:鋼板とポリウレタンの複合版)

■製品

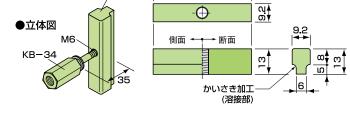


●プレート/P-13 50

(M6は、ねじ径基準外製品)

■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) _{単位:tf(kN)} | | | | | |
|---|---|--------------|--------------|--|--|
| | | 許容 | 設計荷重 | | |
| | 最大荷重(P)[耐力] | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | | |
| 引張強度 | 0.90(9.0)以上 (ø6ボルト破断) | 0.45(4.5) | 壁あてジャッキで対応 | | |
| 圧縮強度 | ボルト/KB-34は径が細い (φ6)ので、壁あてジャッキ で対応 | ı | — MIGK | | |
| | | | | | |



お願い GB型の施工は、現在(H29年3月)ほとんどありません。

— GB:直張り工法

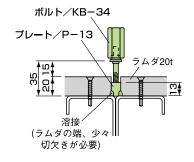
変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N

壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(◆Pa ◆Pc)で検討下さい。

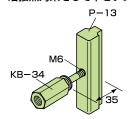
■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

●GB-20の使用例



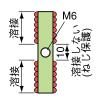
●溶接方法 図のようにボルトをセットして 溶接熱対策をして下さい。



●溶接個所

図のようにねじ保護のため、 ボルト部は溶接しないで下さい。

[※溶接棒線径φ3.2mmを使用下さい。]

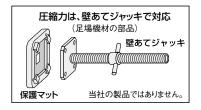


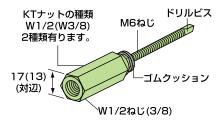
写-2 クランプ(直交)固定状況

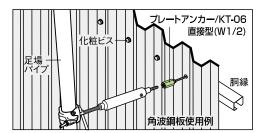


ドリルビス型/石綿ボード・角波薄板外壁用

11 KTO6 (KTM) 首固定タイプ 《目地幅:規定なし》・横揺れ・曲げに弱い→折れ易い







■用途 ■製品 ■設計強度(荷重値は"概数"とする。)

単位:kgf/本(kN/本)

| | | | | 壁厚 | ドリルの | _ 引張_ | 許容設計 | | | |
|-----|--|---|-------------------------|---------------|--------------|--|--|--------------|---|--|
| 区分 | 製品名 | 形状・寸法図〈単位:mm〉 | 用途 | \dagger \mm\ | 摘要板厚 〈mm〉 | 最大荷重 (P) | 引張荷重 (Pa) | 圧縮荷重 (Pc) | 摘要 | |
| 木造用 | 〈カシメ固定型〉 | 35 0~2 90 | ●木造 | l | | 500(5.0) | 200(2.0) | | ●引抜き強度:木質により強度 差あり | |
| 角 | KTM-90 | W1/2 (カシメ固定) φ8アリンコねじ | ●ALC版 | 100 | 100 | 200(2.0) | 100(1.0) | | ●ALC版が100の場合、直接ALC 版にねじが立ち、アンカー可能。 | |
| | 〈ねじ結合型〉 KT06-50 ※〈カシメ固定型〉 も有り | 35 0~2 50 → 75 ÷ 22 | ●鋼板角波 ●石綿ボード | 1 ~ 20 | 2.3 | 200(2.0) 280(2.8) (1.6) 400(4.0) | 120(1.2) (1.6) 220(2.2) (2.3) | | 〈許容荷重の考え方〉 P:引張最大荷重 Pa:許容設計荷重 Pa=P× 1/2 以上 | |
| 鋼板用 | 〈カシメ固定型〉 KTO6-80 | W1/2 M6ねじ結合(自由) 35 0~2 80 刃先≒22 M6(P1)テクス M6ねじ結合(カシメ固定) | ●複合版 (例:イソバンド など) | 25 ~ 50 | 3.2 (4.5) | 480(4.8) (2.3) 800(8.0) 850(8.5) (3.2) | 220(2.2) (2.3) 410(4.1) (3.2) | 手で対応 | キで対応 | ●軽量Cチャンは引張強度 にバラツキがあります。 ●引張最大荷重(耐力 P) 鋼板厚(t) P(kgf/本) C 1.6 200~280(抜け) |
| | 〈カシメ固定型〉 KT06-127 | 35 0~2 127 | ●ALC版の 補修工事 | 60 ~ 90 | 2.3 | 1300(13.0) 1400(14.0) (6) | 700(7.0) 〈6〉 さ 各サイズ共 | 通 | チャン 2.3 400 ~ 480(抜け) 3.2 800 ~ 850(抜け) アン 4.5 1000~1300(抜け) グル 6.0 1300~1400(破断) | |

●ドリルビス型(ゆ6)の材質は浸炭焼入のため(一社)仮設工業会のねじ径基準外製品となるので、下記の条件を厳守して下さい。

短所: ①ドリルビスは曲げ・圧縮力に小さな力で折れやすい。 ②Cチャンのt=1.6mmは鋼板厚さ不足で危険です。

対策:①圧縮荷重対策として壁あてジャッキをアンカー本数の現在までの実績より1/4~1/5取付けることを厳守して下さい。

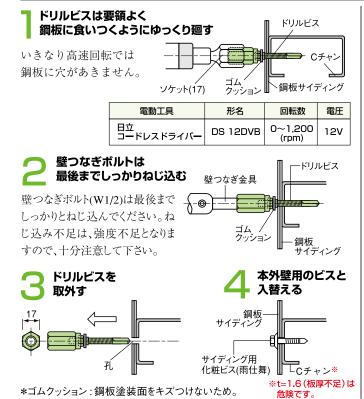
②保安シート⇒布シートは風荷重を沢山受けるので使用しないで下さい。

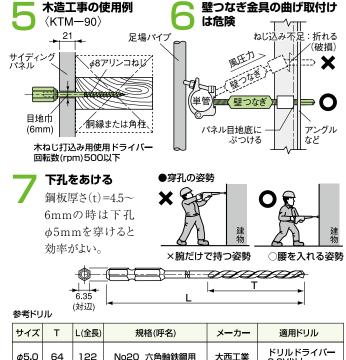
③曲げ取付けはドリルビス首下が折れる危険があります。

変換の目安:1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N

●壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa•Pc)で検討下さい。

■取付け要領と注意点 前提条件:プレートアンカー/KTO6型が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。





9.60以上

ドリルビス型/石綿ボード・角波薄板外壁用

首ふりタイプ 《目地幅:規定なし》●横揺れ・曲げにKT06より強い **KTF**

押出成形セメント版の使用例 -KTF-130 定規アングル

■用途

製品

15°

首ぶり傾斜

| 建物の高さ | 中層建物35m以下(目安) |
|-------|--|
| 適応外壁材 | ALC版・押出成形セメント版 ・石綿スレート・鋼板各種・ サンドイッチパネル |

注:押出成形セメント版にドリルビスをご使用の場合、必ず、はじめに 磁器専用ドリルビット(P10参照)で成形版を貫通させてから取付けて下さい。押出成形セメント版には穿孔をあけずにご使用すること はできません。 30 首下長さし

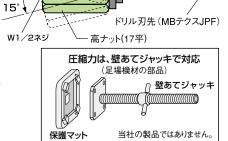
ゴムクッション

ねじ深さ

118

■設計強度(荷重値は"概数"とする。)

| ■設計強度 (荷重値は"概数"とする。) 単位:kgf/本(kN/本) | | | | | | | | | |
|-------------------------------------|---------|---------------------|-----------------|----------------------|--------------------------------|------------------------------|--------------------------|--------------|--|
| | 製品 | 形状・寸法図(単位:mm) | 壁厚 (mm) | ドリルの 摘要板厚 (mm) | 引張 最大荷重 (P) | 許容設計 引張荷重 (Pa) | 荷重 圧縮荷重 (Pc) | 摘要 | |
| | KTF-51 | 30 51 万先≒22 | 1 20 | | 200(2.0) 280(2.8) (1.6) | 120(1.2) | (: 5) | | |
| | KTF-81 | 75年 → 22 → → | 25 ~ 50 | (1.6) | 400(4.0) 480(4.8) (2.3) | 220(2.2) (2.3) | 壁ある | P.11 KT06 | |
| 鋼 板 用 | KTF-130 | 130 118 刃先=22 | 60 } 90 | (1.6) (6.0) | 800(8.0) 850(8.5) (3.2) | 410(4.1) (3.2) | 壁あてジャッキで対応 | の摘要に同じ(参照) | |
| | KTF-147 | 147 98 刃先≒22 | 95 { 120 | , , | 100(10.0) | 500(5.0) (4.5) | 応 | (参照) | |
| | KTF-185 | 185 98 刃先=22 | 125 { 150 | | 1400(14.0) 〈6.0〉 〈 〉は鋼板I | 700(7.0) (6.0) 厚さ 各サイズ | | | |







刃先≒22

機能はありません。

M6ねじ 刃先(22) はねじ

○腰を入れる姿勢

●ドリルビス型(φ6)の材質は浸炭焼入のため(一社)仮設工業会のねじ径基準外製品となるので、下記の条件を厳守して下さい。

長所・短所:①高ナットとドリルビスの結合を首振り可動構造としたので、横揺れ・曲げにKTO6より強い。 ②Cチャンのt=1.6mmは鋼板厚さ不足で危険です。 対策:①圧縮荷重対策として壁あてジャッキをアンカー本数の現在までの実績より1/4~1/5取付けることを厳守して下さい。

②保安シート⇒布シートは風荷重を沢山受けるので使用しないで下さい。

③曲げ取付けはドリルビス首下が折れる危険があります。

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf = 10kN = 10,000N

●壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(•Pa•Pc)で検討下さい。

前提条件:プレートアンカー/KTF型が、その耐力を十分 ■取付け要領と注意点 発揮出来るよう、壁に対して直角に取付けて下さい。

ドリルビスは要領よく 鋼板に食いつくようにゆっくり廻す

いきなり高速回転では鋼板に穴があきません。

ドライバー規格:3番(太い)を必ず使用厳守。

※ドライバー規格・2番(一般)は、噛合があまくキューゲ ージ(十字切込み)をナメルので、必ず3番を使用の事。

| 電動工具 | 形名 | 回転数 | 電圧 |
|------------------|----------|------------------|-----|
| 日立 コードレスドライバー | DS 12DVB | 0~1,200 (rpm) | 12V |

ドライバー:四角穴3番(ロバートソン3番) 3.7 ≑65

ドリルビスは 締め込み過ぎに注意

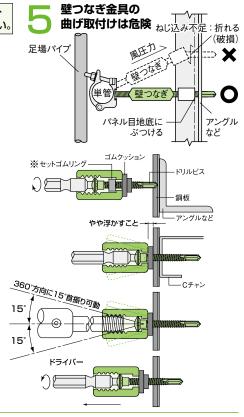
ドリルビスはセットゴムリング※が変形しないゆるゆる程度 でストップすると360°方向に首が動きます。 締めすぎた場合には、逆回転させやや浮かして下さい。

壁つなぎボルトは 最後までしっかりねじ込む

壁つなぎ金具のボルトのねじ込みは十分にして下さい。

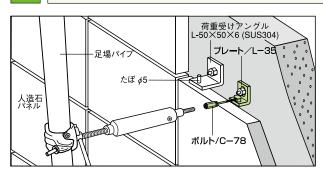
ドリルビスを撤去

ドライバーを逆回転させて、ドリルビスを撤去して下さ い。あと孔処理は、現場の状況で処理して下さい。



石張外壁用・PCカーテンウォール用

石張工法/ヨコ目地用 《目地幅6mm》 IC-80



■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

有効ねじ径基準外製品※

※①石張工法の目地巾6mmに対応するため取付けボルト/C-78はM6のねじとした。 ②(-社)仮設工業会設計基準第8節3.⑤ねじ棒鋼の有効径φ9.0mm以上に満たない。

単位:tf(kN)

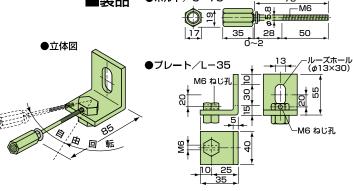
| | | T T (1) (1) | | | |
|------|------------------------------------|-----------------|--|--|--|
| | 最大荷重(P)[耐力] | 許容設計荷重(Pa) | | | |
| 引張強度 | 0.90(9.0)(φ6ボルト破断) | 0.45(4.5) | | | |
| 圧縮強度 | ボルト/C-78は径が細い(φ6)ので、 壁あてジャッキで対応 | | | | |

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N

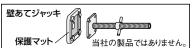
壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(Pa Pc)で検討下さい。

■用途 ●人造石乾式工法 人造石厚+裏空間巾60~135

78



●ボルト/C-78



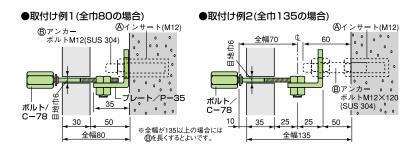
■製品

■取付け要領と注意点

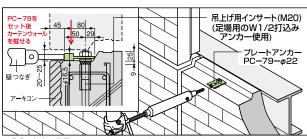
前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ用金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

■お願い 図中……点線ヶ所は石張り工法の材料です。 Aインサート・ナット

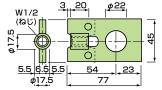
> ®アンカーボルトM12×120(SUS304)は当社の製品ではありません。 石張り工法でご使用いただく場合にはあらかじめ(別途)ご用意下さい。



PCカーテンウォール用 《目地幅20~25mm》 PC-79



- ■用途
- ●PCカーテンウォールの目地より壁つなぎを 必要とする場合。例/非常階段部など
- ●プレート/PC-79-φ22(吊上げ用ボルトの活用サイズ)

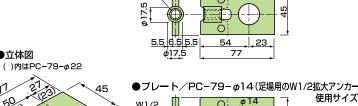


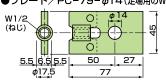
■設計強度 (荷重値は"概数"とする。)

| | 最大荷重(P)[耐力] | 許容設計荷重(Pa) |
|------|------------------|------------|
| 引張強度 | 2.60(26.0)(破断) | 1.00(10.0) |
| 圧縮強度 | 2.00(20.0)(曲げ変形) | 1.00(10.0) |

変換の目安: 1.0tf = 1,000kgf ≒ 10kN = 10,000N

壁つなぎアンカーの計算は許容設計荷重(◆Pa ◆Pc)で検討下さい。





使用サイズ)

■取付け要領と注意点

前提条件:プレートアンカーおよび壁つなぎ金具が、その耐力を十分発揮出来るよう、 壁に対して直角に取付けて下さい。

プレート/PC-79の固定には、吊上げ用インサート(M20) 又は足場用のW1/2打込みアンカー使用

単位:tf(kN)

●立体図

参老資料2

プレートアンカー取付けピッチ参考値・風荷重(W)の計算

《足場工事実務マニュアル (一社)仮設工業会 2000より抜粋》

■風荷重(水平力)の計算

壁つなぎは、圧縮および引っ張りにたいして500kg(≒5.0kN)以上に十分耐える性能をもったものであること。

足場の風荷重による水平力は、壁つなぎによって抵抗される。この足場の壁つなぎの受ける水平力を2章の2・3[2]より求める。

W=
$$\frac{1}{16}$$
 Vn²CA [※]
 $\left[\frac{1}{16} = 0.0625 \atop \frac{5}{8} = 0.625\right]$ 考え方同じ

W:風荷重[kg]

Vh: 高さ[m]における設計風速[m/s]

C:風力係数

A:作用面積[m²]

K:地上から高さによる風速の補正係数(表2·22)

E:近隣高層建築物による影響係数(表2·23)

V:基準風速で表2・24に示される地域を除き14m/sとする。なお、台風の影響の強い地域で、台風シーズン中に足場を使用する場合は、基準風速を表2・25により割り増すものとする。

設計風速 VA=1.4×16=22.4[m/s]

表2・22 補正係数 K

Vh=KEV

| 地表粗度 | 地表粗度状能 | 地上から高さに対するK | | | | | |
|------|------------|-------------|----------|----------|----------|--|--|
| 区分 | 地致恒度机器 | h≦15m | 15mh≦35m | 35mh≦50m | 50mh≦70m | | |
| Α | 海岸・海上 | 1.65 | 1.75 | 1.80 | 1.85 | | |
| В | 開けた地域 | 1.55 | 1.65 | 1.75 | 1.80 | | |
| С | 郊外[1~2階]、森 | 1.40 | 1.50 | 1.60 | 1.70 | | |
| D | 市街地(3階以上) | 1.35 | | 1.45 | 1.55 | | |

表2·23 影響係数 E

| 近接する高層建物からの距離 r | Ε |
|---|-----|
| r <hv—hmin< td=""><td>1.2</td></hv—hmin<> | 1.2 |
| $HV-hmin < r \leq 2(Hv-hmin)$ | 1.1 |
| 2(Hv—hmin)< r | 1.0 |

Hv: 近接する高層建物の高さ[m] hmin: 影響する建物の最小高さ[m]

表2・25 台風係数

| 地方名 | 県名 | 風力増し係数 |
|-----|-------------------------|--------|
| 関東 | 千葉県 | |
| 中部 | 静岡県 愛知県 | |
| 近畿 | 兵庫県 和歌山県 | |
| 中国 | 山口県 | 1.1 |
| 四国 | 徳島県 高知県 愛媛県 香川県 | |
| 九州 | 福岡県 佐賀県 長崎県 熊本県 宮崎県 大分県 | |
| | 鹿児島県 | 1.2 |
| | 沖縄 | 1.3 |

なお、風力係数Cは、一般的には受風面の状況に応じて定められているが、足場の場合、背後の建物の影響を含めた表2・26、表2・27に示す値を採用するものとする。

表 $2\cdot 26$ シートを取付けた鋼管足場の風力係数 C 表 $2\cdot 27$ ネットを取付けた鋼管足場の風力係数 C

| 風力の 方向 1) | シ ー トの 取付位置 | 風力 係数C |
|--------------|------------------------------|--|
| 正・負 | 全部分 | 1.3 |
| Œ | 上層2層部分 その他の部分 | 1.3 ₃₎ 1.7(1.3) |
| | 開口付近お よび突出部 ²⁾ | 1.3 |
| 負 | 隅角部から2 | 1.0 |
| | スパンの部分 その他の部分 | 0.8 |
| | 方向 ¹⁾ 正・負 正 | 方向1) 取付位置 正・負 全部分 正 上層2層部分子の他の部分 開口付近および突出部で 隅角部から2 スパンの部分 大のでのおります。 |

1)近い成パとはノーマなくて建物に同かって、非される場合ないり。 2)開口部付近とは、養生シートなどの開口部から2スパンの距離感と する。 3)足場の一部分にシートなどを取付けた場合は、C=1.3とすることがで

| 表2・27 ネットを取付けた鋼管足場の風力係数 C | | | | | | | |
|---------------------------|---|---|------------------------------|--|--|--|--|
| | | 風力係数C 独立して 建物外監 設置された に沿って 足場 された足 | | | | | |
| ネットの 種類 | 充実率 φ | | | | | | |
| エキスバンドメタル | $0.36 \ge \phi > 0.30$ $0.30 \ge \phi > 0.25$ $0.25 \ge \phi$ | 0.70 0.55 0.50 | 0.65 0.45 0.40 | | | | |
| グリーン ネット および 亀甲網 | $0.25 \ge \phi > 0.20$ $0.20 \ge \phi > 0.15$ $0.15 \ge \phi > 0.10$ $0.10 \ge \phi$ | 0.50 0.40 0.35 0.30 | 0.40 0.35 0.25 0.20 | | | | |

0.20

0.15

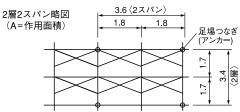
さて、以上示した式により、市街地における35m以下の足場について各風力係数の場合について風荷重を求めると表2・28の結果が得られる。足場にシートを取り付けた場合、かなり大きな風荷重となるので注意する必要がある。

なし

表2・28 K=1,35,E=1,0の場合の風荷重W[kg/m²]

| 基準風速 | | | | J | 虱力係数C | | | | |
|---------|------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|
| V=[m/s] | 0.25 | 0.35 | 0.4 | 0.45 | 0.65 | 0.8 | 1.0 | 1.3 | 1.7 |
| 14 | 5.58 | 7.81 | 8.93 | 10.05 | 14.51 | 17.86 | 22.33 | 29.02 | 37.95 |
| 16 | 7.29 | 10.71 | 11.66 | 13.12 | 18.95 | 23.33 | 29.16 | 37.91 | 49.57 |
| 18 | 9.23 | 12.92 | 14.76 | 16.61 | 23.99 | 29.52 | 36.91 | 47.98 | 62.74 |

注: 表2・24 「基準風速が16m/s以上の地域」はスペースの都合上割愛しました。詳しくは、仮設工業会発行の実務マニュアルのP40・41を参照ください。



2風荷重(W) 1 m²当たりの計算値(取付けピッチ参考値)

(単位:kgf/m²)

| 建物高さ・環境条件(地表粗度状態) | | | | | | 建物の | 地上高 | さ | | | | | | | | |
|-------------------|------|----------------------------------|------|------|------|---|-------|------|------|--|------|-----------------------------|------|------|------|------|
| 地表粗度 区分 地表粗度状態 | | | | | | ~_ ;;; | | _ | _ | | | _ | 1 | | | |
| A 海岸·海上 | | | | | | | | | ' | , | | | | | | |
| B 開けた地域 | | | | | | 1 | | 7 | l h | | | | h | | | |
| C 郊外(1~2階)、森 | h | 1 1 | | • | r | 1 | | | | | | | | | | |
| D 市街地(3階以上) | - | 1 | | _ | _ | <u> </u> | | | _ | , | | | → | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 建物の地上高さ | | h≦ | 15m | | | 15m <i< td=""><td>1<35m</td><td>1</td><td></td><td colspan="2">35m<h<50m< td=""><td colspan="3">50m<h<70m< td=""></h<70m<></td></h<50m<></td></i<> | 1<35m | 1 | | 35m <h<50m< td=""><td colspan="3">50m<h<70m< td=""></h<70m<></td></h<50m<> | | 50m <h<70m< td=""></h<70m<> | | | | |
| 地表粗度区分 | Α | В | С | D | Α | В | C | D | Α | В | С | D | Α | В | С | D |
| ①布シート張り | 56.6 | 49.9 | 40.8 | 38.2 | 63.7 | 56.6 | 46.8 | 37.9 | 67.3 | 63.7 | 54.3 | 43.7 | 71.2 | 67.3 | 60.1 | 49.9 |
| ②メッシュシート | 30.5 | 26.9 | 22.0 | 20.4 | 34.3 | 30.5 | 25.2 | 20.4 | 36.3 | 34.3 | 29.3 | 23.5 | 38.4 | 36.3 | 32.3 | 26.9 |
| ③グリーンネット | 17.4 | 15.4 | 12.6 | 11.7 | 19.4 | 17.3 | 14.3 | 11.5 | 20.7 | 19.6 | 16.7 | 13.5 | 22.0 | 20.7 | 18.5 | 15.4 |
| ④養生なし(シートなし) | 8.7 | 7.7 | 6.3 | 6.1 | 9.8 | 8.7 | 7.2 | 6.1 | 10.4 | 9.8 | 8.4 | 7.0 | 11.0 | 10.4 | 9.2 | 7.7 |
| 備考 | ●変技 | ●変換の目安:10kgf/m²≒100N/m²=0.1kN/m² | | | | | | | | | | | | | | |

●プレートアンカーの取付けピッチ=作用面積A=2層(垂直方向)×2スパン(水平方向)=12.24m²が一般的(標準)間隔です。〈提案します。〉

3 参考 ● 壁つなぎ用金具(アンカー)の取付け間隔(取付けピッチ)

| | , , , , , , , , , , , , | 1-01110 (-121) 0 | |
|------------|-------------------------|-------------------|------|
| 足場の種類 | 垂直方向(m) | 水平方向(m) | ※ページ |
| 枠組足場 | 9以下 | 8以下 | 17 |
| 単管足場 | 5以下 | 5.5以下 | 62 |
| ブラケット・一側足場 | 3.6以下 | 3.6以下 | 103 |

※(「足場·型枠支保工設計指針」(一社)仮設工業会より)

4 風荷重とは

風荷重は足場に常時作用するものではなく、作用した場合でも風の特性により比較的瞬間的な荷重である。

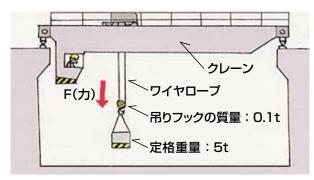
(「足場・型枠支保工設計指針」(一社)仮設工業会風荷重の考え方より引用文)

参考資料3

プレプト 設計強度の荷重表示・SI単位系の換算 (SI: 国際単位系)

■プレートアンカーの設計強度の荷重表示・SI単位系の換算例

- ①プレートアンカーの単位:1tf(kN)・kgf(kN)・又はkgf/本(kN/本)
- ②プレートアンカーの設計強度:●最大荷重/·引張·圧縮(P)「耐力」●許容設計荷重·引張(Pa)·圧縮(Pc)は"概数"(おおよその数)で表示しました。
- SI単位系の換算、ニュートン(N)、キロニュートン(kN)について(一社)日本クレーン協会の資料抜粋。



| 力の単位 | | | | | | | |
|-------|---------|--------|--------|--|--|--|--|
| SI単位→ | 重力単位 | 重力単位 | →SI単位 | | | | |
| SI単位 | 重力単位 | 重力単位 | SI単位 | | | | |
| 1 N | 102gf | 100gf | 0.981N | | | | |
| 2N | 204gf | 200gf | 1.96N | | | | |
| 5N | 510gf | 500gf | 4.90N | | | | |
| 10N | 1.02kgf | 1kgf | 9.81N | | | | |
| 20N | 2.04kgf | 2kgf | 19.6N | | | | |
| 50N | 5.10kgf | 5kgf | 49.0N | | | | |
| 100N | 10.2kgf | 10kgf | 98.1N | | | | |
| 200N | 20.4kgf | 20kgf | 196N | | | | |
| 500N | 51.0kgf | 50kgf | 490N | | | | |
| 1kN | 102kgf | 100kgf | 981N | | | | |
| 2kN | 204kgf | 200kgf | 1.96kN | | | | |
| 5kN | 510kgf | 500kgf | 4.90kN | | | | |
| 10kN | 1.02tf | 1tf | 9.81kN | | | | |

■SI単位系の換算例

①つり上げ重量=定格重量5t+吊りフックの質量0.1t=5.1tワイヤロープにかかる荷重:F(力)

F(力)=5.1t×9.8m/s²(重力加速度)=49.98 = 50kN

②SIでは、質量(kg)を力(N)に換算するには、地球上での標準重力加速度を「9.80665m/s²」と定めていますが、簡略して計算するときは「9.8」や「10」を乗じることが一般的に行われています。

(9.8で換算すると) (10で換算すると) lkgf \rightarrow 9.8N lkgf \rightarrow 10N ltf \rightarrow 9.8kN ltf \rightarrow 10kN

③プレートアンカーの設計強度 (荷重値) SI換算は10(簡略)を乗じて算出しました。

| 10で変換の目安 |
|---------------------------|
| 1N ≒ 0.1kgf |
| 10N ≒ 1kgf |
| 100N ≒ 10kgf |
| 1kN=1000N ≒ 100kgf |
| 10kN=10000N = 1000kgf=1tf |

④単位の区分表

| 単位 | 日本語 (区分) |
|-----|------------|
| kgf | 重さ、重力、力、荷重 |
| kg | 質量、重量 |

| Α | 製品の主な材質 | 項目 | 高ナット・ボルト | プレート | ドリルビス | |
|---|----------------|---------|-------------------------------|---------------------------|-------------------------------------|--|
| | 244 2 2 3 1320 | 鋼 材 規 格 | JIS G 3507(SWRCH10R) 又は相当材 | JIS G 3131(SPHC) 又は相当材 | JIS G 3507 SWCH22A 熱処理HV 480~650 | |

B 取り扱い上の注意

- ●本資料中の情報は、ご使用上の便宜を図るための指針を提供する事を目的としており、製品の性能を保証するものではありません。
- ●本資料でご紹介しました用途へのご使用については、工業所有権にご注意願います。
- ●本資料に記載の実験データ等は、すべて参考データで、保証値ではありません。用途、状態、環境、作業方法、等により結果は異なりますので ご注意ください。
- ●本製品は、仮設用以外の使用は出来ません。
- ●状況により品質向上のため予告なく記載した寸法が変更になることがあります。

●製造元



建設の安全と省力にアタック

本

〒818-0105 太宰府市都府楼南5-16-13 TEL (092)925-8161 FAX (092)925-3449 URL http://www.zen-g.co.jp/

東京営業所 〒108-0014 東京都港区芝5-26-30-3階 TEL (03)6435-3899 FAX (03)6435-3842

●代理店

2019. 10. 31