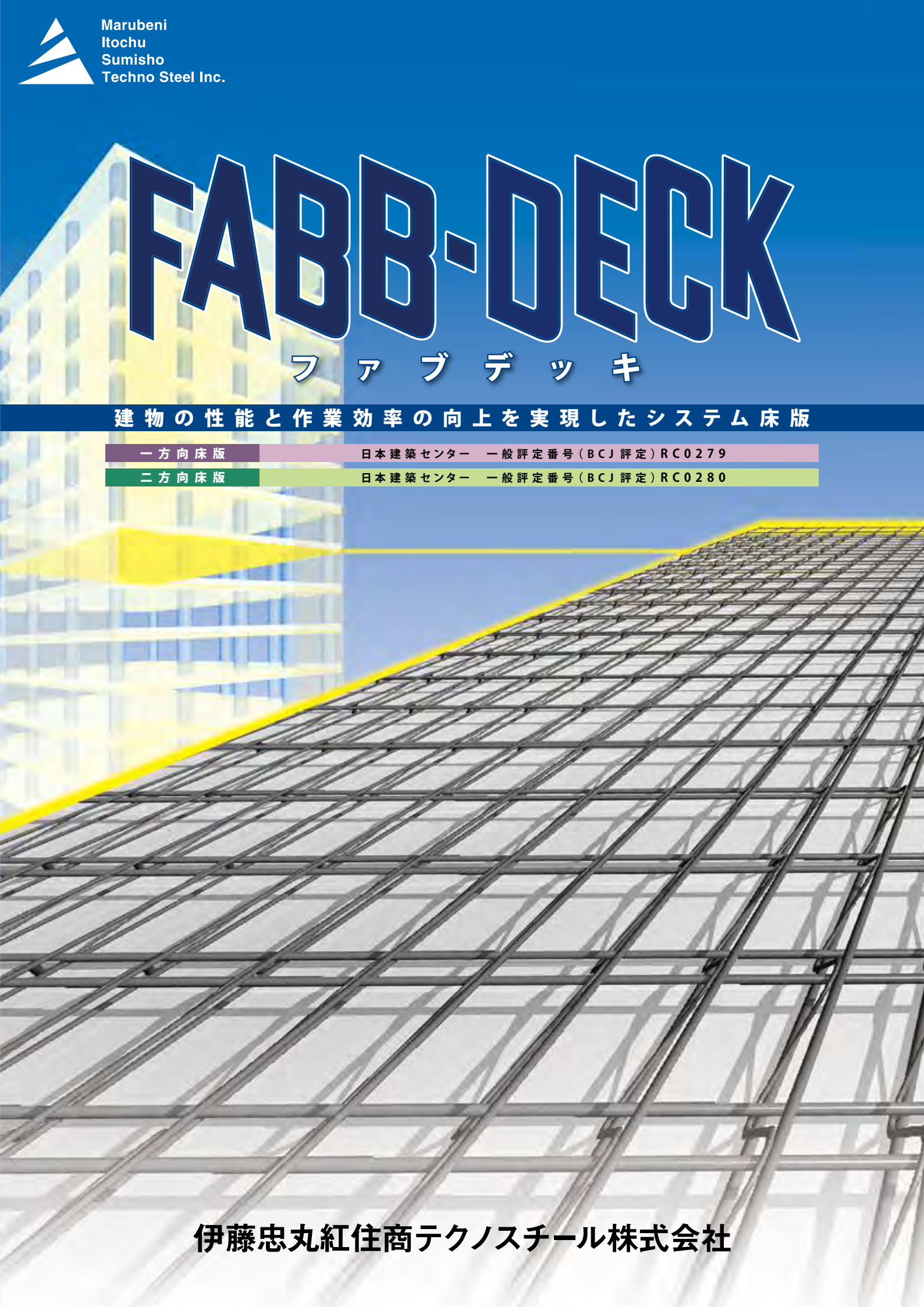
Marubeni
Itochu
Sumisho
Techno Steel Inc.

# FABB-DECK

## ファブデッキ

**建物の性能と作業効率の向上を実現したシステム床版**

| | |
|---|---|
| 一方向床版 | 日本建築センター　一般評定番号（BCJ評定）RC0279 |
| 二方向床版 | 日本建築センター　一般評定番号（BCJ評定）RC0280 |



伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社

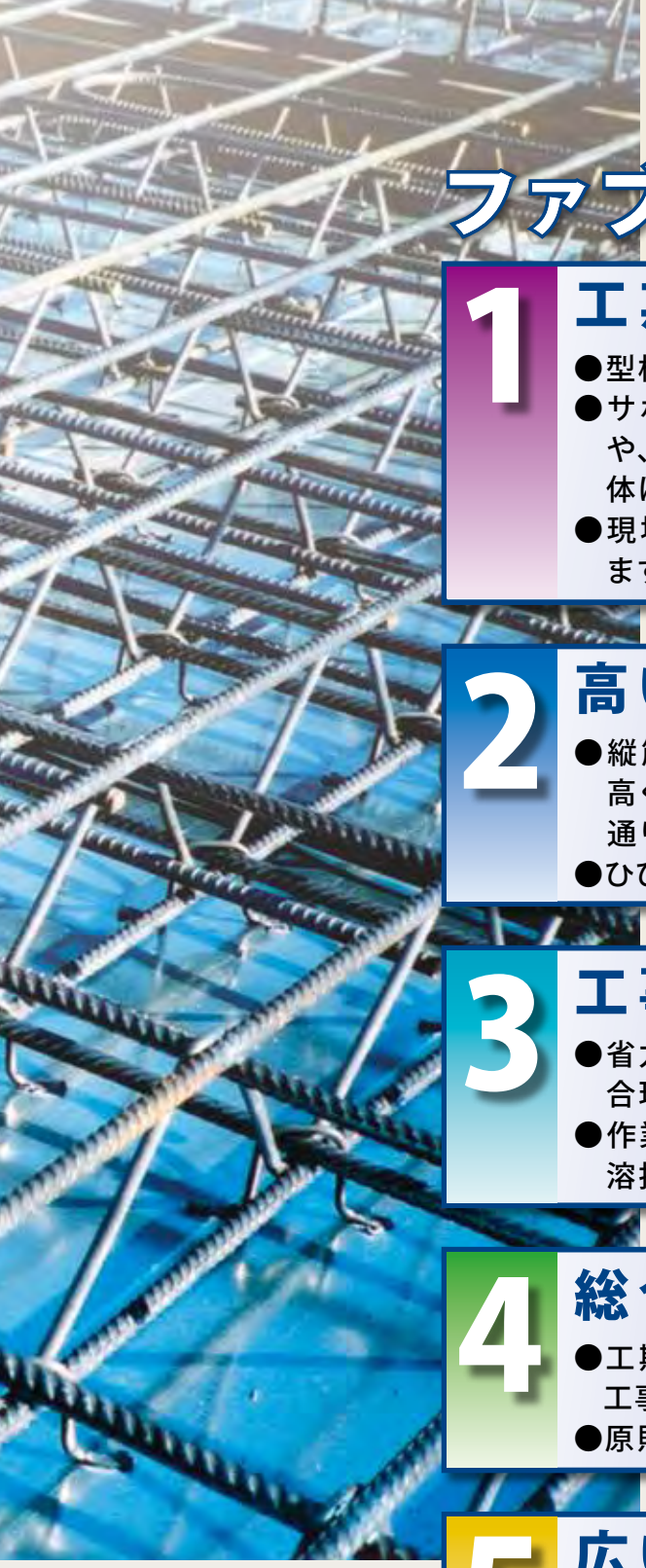
# FABB-DECK

**建物の性能と作業効率の向上を実現したシステム床版**

ファブデッキ床版は、科学技術振興事業団（新技術開発事業団）の委託を受けて、
1983 年に伊藤忠が開発した、建築物の性能と施工のニーズにお応えするシステム技術です。

ファブデッキ工法（Form And Bar Block Fabricated Building Deck）とは、床用の鉄筋と捨型枠を一体化した
ファブデッキ床版（捨型枠付版状立体溶接鉄筋）を現場で敷き込むことにより、
型枠工事と鉄筋工事が同時にでき、作業や管理が簡略化できる画期的な床版です。

さらに、地震力をしっかり受け止める“剛床”となるため、より安全性が向上し、
木製型枠を使用しない、環境に優しいオリジナル商品です。



# ファブデッキの特長

## 1 工期の短縮

●型枠工事と鉄筋工事が同時に施工できます。
●サポートは原則不要。複数階の同時施工、上階の先行施工や、他工種の同時施工ができ、コンクリート打設後の型枠解体はありません。
●現場での工数が少なく単純作業で済み、短期間で仕上がります。（5人1組で1日200～300㎡）

## 2 高い施工精度

●縦筋、横筋の各交点で溶接されており、配筋精度が極めて高く、コンクリート打設まで乱れることがありません。設計通りのスラブ性能が確保できます。
●ひび割れ低減、振動、遮音等にも優れた効果を発揮します。

## 3 工事管理の合理化

●省力、プレハブ化、工事量の軽減、施工偏差の解消等工事が合理化され、品質・安全管理が簡略化されます。
●作業性が良く安全です。ファブ鉄筋は格子状に極めて堅固に溶接組立されており、作業床、安全床として利用できます。

## 4 総合的なコストダウン

●工期の短縮、全体工事量の軽減、現場経費の軽減等により工事費の低減が図れます。
●原則サポート無しで仮設費が軽減されます。

## 5 広い用途

●S造・SRC造・RC造・PCa/PC造の厚さ120㎜以上の一般構造床に使用できます。
●ユニット工法、SRC造の先行敷込み等にも適しています。
●既設計案件もファブデッキに転換できます。

## 6 高品質な工業化製品

●自動製造装置により安定した高品質の製品が製造されています。
●検査装置により品質管理がされています。

# 製品仕様

## 用途／適用範囲／製品・設計タイプ／製品使用材料

### 用　途

●S造　●RC造　●SRC造　●PCa・PC造等の現場打ちコンクリートスラブ
（工場、倉庫、病院、学校、研究施設等）

### 適用範囲

●スラブ厚さ=120㎜～270㎜（トラス高さ：80mm～200mm）
●コンクリート下かぶり厚さ=20mm以上〈注①〉
●コンクリート＝普通コンクリート、軽量一種コンクリート：Fc≧18N／㎟（180Kgf／㎠）
〈注①〉トラス高さ等の仕様により対応が出来ない場合があります。

### 製品・設計タイプ

| タイプ | 配筋 | | 縦筋（主筋） 上端 | 縦筋（主筋） 下端 | 横筋（配力筋） 上端 | 横筋（配力筋） 下端 |
|---|---|---|---|---|---|---|
| P型（従来型）※P型タイプのトラス高さH=80、95については縦筋D13@150の仕様はございません。 | 80<br>95<br>110 | 二方向 | D13 @ 150 | D13 @ 150 | D10 @ 200 | D10 @ 200 |
| | | | D10 @ 150 | D10 @ 150 | D10 @ 200 | D10 @ 200 |
| | 125<br>140<br>155 | 一方向 | D13 @ 150 | D13 @ 150 | D10 @ 200 | ———— |
| | | | D10 @ 150 | D10 @ 150 | D10 @ 200 | ———— |
| N型（新型）※N型タイプの横筋D13@200は標準品はございません。ご採用頂く場合はご相談下さい。 | 90<br>100<br>110<br>120 | 二方向 | D13 @ 200 | D13 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 |
| | | | D13 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 |
| | | | D10 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 |
| | 130<br>140<br>150<br>160<br>170<br>180<br>190<br>200 | 一方向 | D13 @ 200 | D13 @ 200 | D13 @ 200 | ———— |
| | | | D13 @ 200 | D13 @ 200 | D10 @ 200 | ———— |
| | | | D13 @ 200 | D10 @ 200 | D13 @ 200 | ———— |
| | | | D13 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 | ———— |
| | | | D10 @ 200 | D10 @ 200 | D10 @ 200 | ———— |

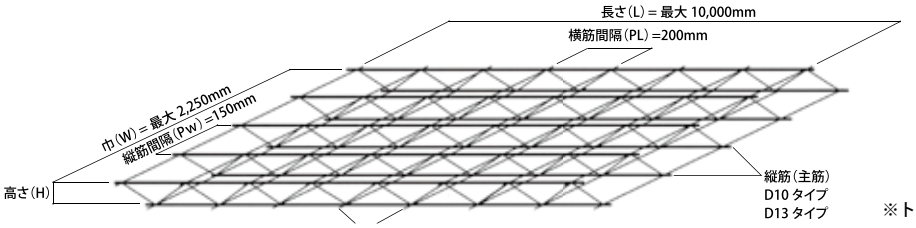
### 製品使用材料

| | | |
|---|---|---|
| 鉄筋構成 | 縦　筋（上端下端共）<br>横　筋（上端下端共）<br>ウェブ筋（仮設材） | JIS G 3112 SD295A 径D10、D13<br>JIS G 3112 SD295A 径D10（D13）<br>JIS G 3532の鉄線 SWM-B 径5㎜、径6㎜、径7㎜ |
| 型枠構成 | 鋼板捨型枠（仮設材）<br>スペーサー（仮設材）<br>支　承　材（仮設材） | JIS G 3302 SGCC 溶解亜鉛メッキ鋼板に準ずる（0.37㎜～0.6㎜）標準品は厚さ0.4㎜Z12とする<br>JIS G 3532の鉄線 SWM-B 径4㎜<br>厚さ4.0～4.5㎜の平鋼 |
| 鉄筋副資材 | 継　手　筋<br>補　足　筋<br>開口補強筋 | JIS G 3112 SD295A 径D10、D13<br>JIS G 3112 SD295A 径D10、D13<br>JIS G 3112 SD295A 径D10、D13 |
| 溶接点強度 | トラス接点（縦筋・ウェブ筋交点）<br>縦横筋交点<br>スペーサー支持点 | 電気抵抗溶接（1種・スポット）剪断強さ≧100N／㎟（ウェブ筋断面積に対し）<br>〃　（1種・スポット）剪断強さ≧100N／㎟（横筋断面積に対し）<br>〃　（1種・スポット）引張強さ≧500N／本 |

※仮設材については同等以上の耐久力を有するものを使用する場合があります。

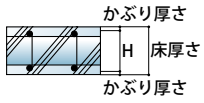
# P型（縦筋＠150）／二方向、一方向タイプ

## 名称及び寸法



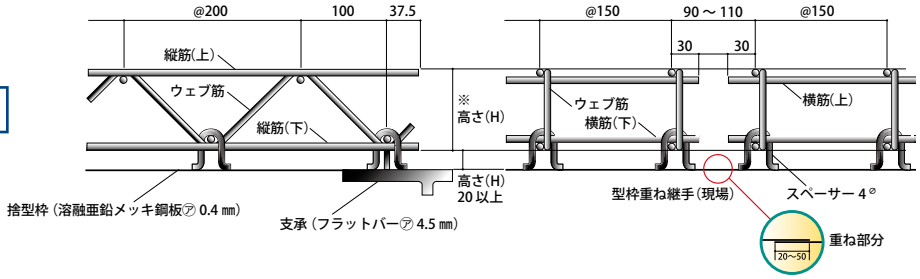

横筋（配力筋）=D10（一方向=下端横筋なし）

●製品最大寸法：高さ（H）=155 ㎜、幅 =2,250 ㎜、長さ =10,000 ㎜

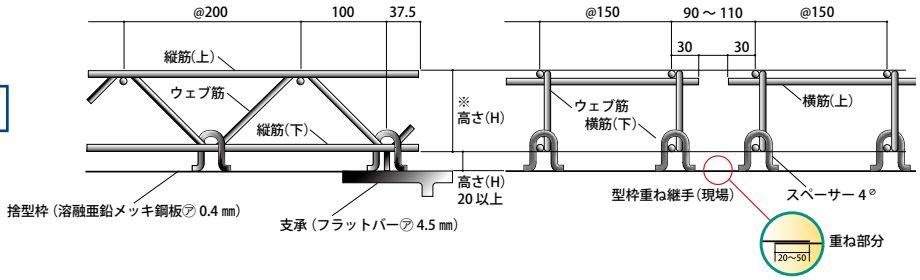



※トラス高さ(H)=80、95、110、125、140、155

### 二方向タイプ




### 一方向タイプ（下端横筋なし）




## 製品規格

### 二方向

| ファブデッキタイプ | | | ウェブ筋 | 断面 2 次モーメント Ix(cm⁴/m幅) | 施工時最大許容曲げモーメント (KNcm/m幅) | 施工時最大許容せん断力 (KN/m幅) |
|---|---|---|---|---|---|---|
| 高さ (H) | 縦筋 @150 | 横筋 @200 | | | | |
| 80 | D10 | D10 | 5ø | 99 | 572.2 | 8.3 |
| | | | 6ø | 103 | 572.2 | 9.7 |
| 95 | D10 | D10 | 5ø | 140 | 696.6 | 8.6 |
| | | | 6ø | 144 | 696.6 | 10.6 |
| 110 | D10 | D10 | 6ø | 204 | 821.0 | 15.0 |
| | D13 | D10 | 7ø | 310 | 1,435.9 | 20.5 |
| 125 | D10 | D10 | 6ø | 245 | 945.3 | 15.1 |
| | D13 | D10 | 7ø | 390 | 1,591.2 | 22.7 |
| 140 | D10 | D10 | 7ø | 305 | 1,069.7 | 19.0 |
| | D13 | D10 | 7ø | 434 | 1,528.3 | 21.8 |
| 155 | D10 | D10 | 7ø | 352 | 1,194.1 | 20.4 |
| | D13 | D10 | 7ø | 491 | 1,509.1 | 21.6 |

### 一方向

| ファブデッキタイプ | | | ウェブ筋 | 断面 2 次モーメント Ix(cm⁴/m幅) | 施工時最大許容曲げモーメント (KNcm/m幅) | 施工時最大許容せん断力 (KN/m幅) |
|---|---|---|---|---|---|---|
| 高さ (H) | 縦筋 @150 | 横筋 @200 | | | | |
| 80 | D10 | D10 | 5ø | 95 | 572.2 | 8.3 |
| | | | 6ø | 99 | 572.2 | 8.7 |
| 95 | D10 | D10 | 5ø | 137 | 679.9 | 8.6 |
| | | | 6ø | 136 | 696.6 | 10.4 |
| 110 | D10 | D10 | 6ø | 198 | 821.0 | 14.6 |
| | D13 | D10 | 7ø | 301 | 1,416.5 | 20.2 |
| 125 | D10 | D10 | 6ø | 235 | 945.3 | 15.1 |
| | D13 | D10 | 7ø | 379 | 1,532.2 | 21.9 |
| 140 | D10 | D10 | 7ø | 296 | 1,069.7 | 18.6 |
| | D13 | D10 | 7ø | 421 | 1,525.3 | 21.8 |
| 155 | D10 | D10 | 7ø | 339 | 1,194.1 | 19.7 |
| | D13 | D10 | 7ø | 477 | 1,527.7 | 21.8 |

※表の数値は実験値より算定しております。

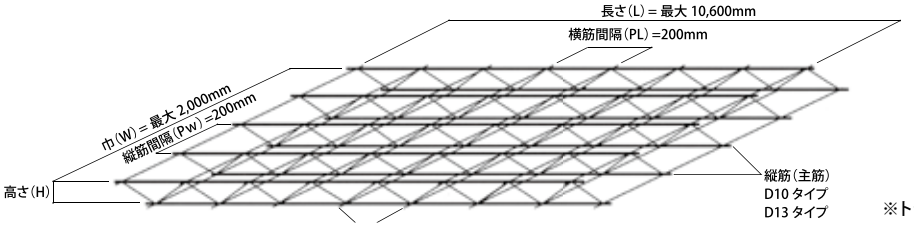
## 性能

### 配筋断面積表（1m 幅あたり）

| 鉄筋径 (㎜) | 一本あたり断面積 (cm²) | 配筋間隔 (㎜) | |
|---|---|---|---|
| | | 縦筋径@150 | 横筋径@200 |
| D10 | 0.71 | 4.76 | 3.57 |
| D13 | 1.27 | 8.45 | |

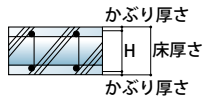
# N型（縦筋＠200）／二方向、一方向タイプ

## 名称及び寸法



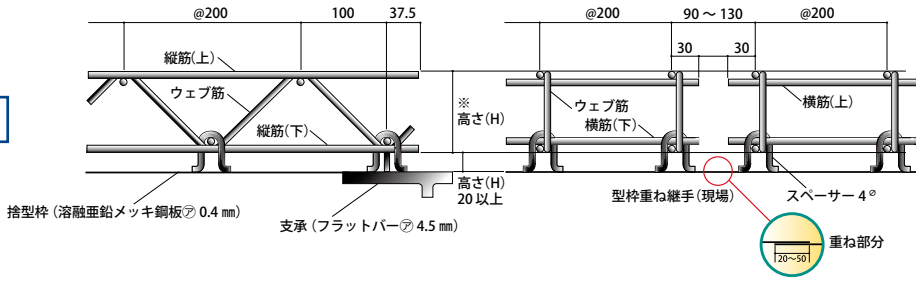

横筋（配力筋）=D10（一方向=下端横筋なし）

●製品最大寸法：高さ（H）=200 ㎜、幅 =2,000 ㎜、長さ =10,600 ㎜

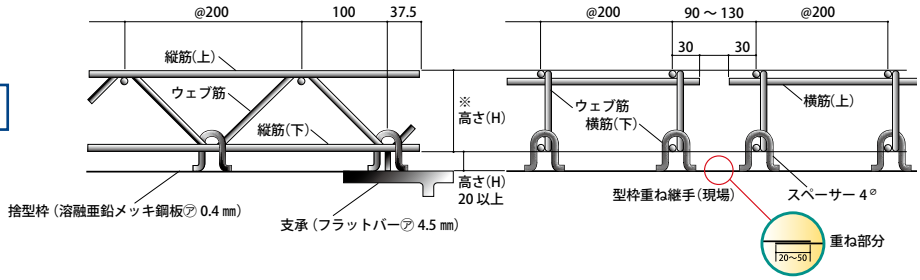



※トラス高さ（H）=90、100、110、120、130、140、150、160、170、180、190、200

### 二方向タイプ




### 一方向タイプ（下端横筋なし）




## 性能

### 配筋断面積表（1m 幅あたり）

| 鉄筋径（㎜） | 一本あたり断面積（$cm^2$） | 配筋間隔（㎜） | |
|---|---|---|---|
| | | 縦筋径@200 | 横筋径@200 |
| D10 | 0.71 | 3.57 | 3.57 |
| D13 | 1.27 | 6.34 | 6.34 |

※N型タイプは製造拠点が限定されますので、ご採用頂く場合はご相談下さい。

# 製品規格

## 二方向

| ファブデッキタイプ | | | ウェブ筋 | 断面２次モーメント Ix(cm⁴/m幅) | 施工時最大許容曲げモーメント (KNcm/m幅) | 施工時最大許容せん断力 (KN/m幅) |
|---|---|---|---|---|---|---|
| 高さ (H) | 縦筋 @200 上／下 | 横筋 @200 上／下 | | | | |
| 90 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 80 | 480.2 | 8.0 |
| | | | 7ø | 88 | 480.2 | 10.4 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 102 | 713.5 | 10.2 |
| | | | 7ø | 108 | 717.8 | 10.3 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 133 | 1,022.5 | 11.1 |
| | | | 7ø | 141 | 1,022.5 | 16.8 |
| 100 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 100 | 541.0 | 8.5 |
| | | | 7ø | 112 | 541.0 | 10.1 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 126 | 881.8 | 11.5 |
| | | | 7ø | 136 | 917.1 | 13.1 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 174 | 942.6 | 11.4 |
| | | | 7ø | 178 | 1,157.0 | 17.6 |
| 110 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 121 | 601.8 | 9.2 |
| | | | 7ø | 132 | 601.8 | 10.8 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 146 | 856.4 | 11.6 |
| | | | 7ø | 156 | 995.0 | 14.2 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 203 | 917.9 | 11.6 |
| | | | 7ø | 210 | 1,291.6 | 18.0 |
| 120 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 142 | 662.6 | 10.0 |
| | | | 7ø | 152 | 662.6 | 11.5 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 174 | 929.0 | 11.5 |
| | | | 7ø | 177 | 1,073.0 | 15.3 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 232 | 893.2 | 11.5 |
| | | | 7ø | 242 | 1,073.0 | 18.2 |
| 130 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 155 | 691.1 | 10.1 |
| | | | 7ø | 174 | 723.4 | 12.1 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 200 | 910.7 | 11.2 |
| | | | 7ø | 213 | 970.8 | 13.8 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 254 | 856.2 | 11.3 |
| | | | 7ø | 272 | 1,297.9 | 18.2 |
| 140 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 168 | 719.6 | 10.3 |
| | | | 7ø | 197 | 784.2 | 12.7 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 233 | 892.3 | 10.8 |
| | | | 7ø | 249 | 987.9 | 14.1 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 277 | 819.2 | 10.9 |
| | | | 7ø | 303 | 1,320.8 | 17.9 |
| 150 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 209 | 845.0 | 13.1 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 269 | 1,078.8 | 15.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 332 | 1,267.0 | 17.5 |
| 160 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 229 | 944.8 | 13.5 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 289 | 1,169.6 | 16.7 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 362 | 1,213.2 | 16.9 |
| 170 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 229 | 966.6 | 14.0 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 285 | 1,264.4 | 16.1 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 367 | 1,171.2 | 16.2 |
| 180 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 239 | 899.0 | 12.9 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 307 | 1,164.2 | 15.3 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 396 | 1,127.6 | 15.4 |
| 190 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 243 | 874.7 | 12.5 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 317 | 1,140.7 | 14.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 409 | 1,090.0 | 14.5 |
| 200 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 247 | 850.3 | 12.2 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 328 | 1,117.2 | 13.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 422 | 1,052.4 | 13.6 |

※表の数値は実験値より算定しております。

## 一方向

| ファブデッキタイプ | | | ウェブ筋 | 断面２次モーメント Ix(cm⁴/m幅) | 施工時最大許容曲げモーメント (KNcm/m幅) | 施工時最大許容せん断力 (KN/m幅) |
|---|---|---|---|---|---|---|
| 高さ (H) | 縦筋 @200 上／下 | 横筋 @200 上 | | | | |
| 90 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 77 | 480.2 | 7.7 |
| | | | 7ø | 87 | 480.2 | 9.8 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 100 | 687.4 | 9.8 |
| | | | 7ø | 109 | 704.8 | 10.1 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 123 | 1,022.5 | 11.1 |
| | | | 7ø | 142 | 1,022.5 | 15.9 |
| 100 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 101 | 541.0 | 8.6 |
| | | | 7ø | 110 | 541.0 | 9.6 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 115 | 802.6 | 11.4 |
| | | | 7ø | 135 | 899.0 | 12.9 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 165 | 875.0 | 11.4 |
| | | | 7ø | 171 | 1,157.0 | 17.6 |
| 110 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 110 | 579.9 | 8.7 |
| | | | 7ø | 122 | 601.8 | 9.8 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 139 | 763.2 | 10.9 |
| | | | 7ø | 154 | 970.2 | 13.9 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 187 | 835.4 | 11.6 |
| | | | 7ø | 194 | 1,236.6 | 18.0 |
| 120 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 119 | 618.8 | 8.8 |
| | | | 7ø | 134 | 662.6 | 10.0 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 163 | 813.0 | 11.5 |
| | | | 7ø | 173 | 1,041.5 | 14.9 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 209 | 795.8 | 11.4 |
| | | | 7ø | 218 | 1,316.3 | 18.2 |
| 130 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 128 | 633.7 | 9.0 |
| | | | 7ø | 148 | 705.0 | 10.4 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 191 | 771.8 | 11.0 |
| | | | 7ø | 201 | 1,010.0 | 14.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 233 | 780.9 | 11.2 |
| | | | 7ø | 252 | 1,219.5 | 17.4 |
| 140 | D10 ／ D10 | D10 | 6ø | 137 | 648.6 | 9.3 |
| | | | 7ø | 162 | 747.5 | 10.7 |
| | D13 ／ D10 | D10 | 6ø | 220 | 730.6 | 10.4 |
| | | | 7ø | 230 | 1,094.2 | 15.6 |
| | D13 ／ D13 | D10 | 6ø | 257 | 766.1 | 10.9 |
| | | | 7ø | 286 | 1,269.0 | 17.9 |
| 150 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 185 | 801.3 | 11.5 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 248 | 1,134.6 | 16.2 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 314 | 1,198.9 | 17.2 |
| 160 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 208 | 855.2 | 12.2 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 266 | 1,175.0 | 16.8 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 343 | 1,128.9 | 16.2 |
| 170 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 228 | 931.6 | 13.3 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 270 | 1,125.4 | 16.1 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 372 | 1,122.1 | 16.0 |
| 180 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 227 | 793.2 | 11.4 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 295 | 1,114.4 | 15.3 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 388 | 1,116.7 | 15.4 |
| 190 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 227 | 784.9 | 11.2 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 317 | 1,076.2 | 14.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 395 | 1,064.5 | 14.5 |
| 200 | D10 ／ D10 | D10 | 7ø | 228 | 776.6 | 11.1 |
| | D13 ／ D10 | D10 | | 339 | 1,037.9 | 13.4 |
| | D13 ／ D13 | D10 | | 403 | 1,012.2 | 13.6 |

# 設　計［計算例／P型（縦筋@150二方向タイプ）］

## 1 スラブ符号・設計条件（辺長、追加荷重）の入力

## 2 スラブ厚さの算定

## 3 スラブ支持条件の指定 仮設用法の指定

基本スラブ＝四辺固定
変化スラブ＝三辺固定、二辺固定
四辺支持、一方向スラブ
持出しスラブ

単純梁用法、連続梁用法
中間仮設支持用法
配筋要領の選定

### スラブの仮定

スラブ符号 :S1
スラブ端部の状態 : 四辺固定（基準値）
辺長さ : Lx=4.5m　Ly=9.0m

$$\lambda = \frac{Ly}{Lx} = \frac{9.0}{4.5} = 2.0 \qquad \lambda c = 2.0$$

追加荷重 (WP): 仕上自重 =1000N／m²
: 積載荷重 =5000N／m²
→ 計 WP=6000N／m² 等分布荷重

スラブ厚さの算定 :

$$t = 0.02 \times \left(\frac{\lambda - 0.7}{\lambda - 0.6}\right) \times \left(1 + \frac{WP}{10} + \frac{Lx}{10000}\right) \times Lx$$

$$t = 0.02 \times \left(\frac{2.0 - 0.7}{2.0 - 0.6}\right) \times \left(1 + \frac{6.0}{10} + \frac{4500}{10000}\right) \times 4500 = 171.3 \text{ mm}$$

t ＞ Lx / 30 ＝ 4500 / 30 ＝ 150mm　　t（180mm）＞150mm

## 4 荷重の計算

## 5 施工時荷重、先行荷重、追加荷重の計算

施工時積載重量＝作業時荷重
固定荷重（DL）＝ 鉄筋コンクリート自重 ＋ 型枠自重 → 先行荷重（WL）
仕上材自重 → 追加荷重（WP）
積載荷重（LL） → 追加荷重（WP）
施工時荷重（WC） ＝ 先行荷重（WL） ＋ 長期荷重（TL）

### 荷重の計算

計算条件 : 鉄筋コンクリート重量 普通コンクリート =24.0kN/m³
: ファブデッキ工法のコンクリート重量変動値 =200N/m²
: 標準型枠重量 =40.0N/m²

仮定荷重 : 追加荷重 (WP)=6000N/m²
: 先行荷重 (WL)= コンクリート + 変動値 + 型枠 =18.0 × 240+200+40.0=4560N/m²
: 長期荷重 (TL)=WP+WL=6000+4560=10560N/m²
: 作業荷重 =1500N/m²
: 施工時荷重の追加 =0.0N/m²
: 施工時荷重 (WC)= 作業荷重 + 施工時荷重の追加 +WL=1500+0.0+4560=6060N/m²

## 6 ファブ鉄筋の仮定

### ファブ鉄筋の仮定

仮設用法 : 連続梁用法
仮設スパン :L1=4.3m
トラスの高さ : 上端かぶり厚さ (t1)=20mm、下端かぶり厚さ (t2)=20mm
H ≦ t-(t1+t2)=180-(20+20)=140mm、H の標準 =140mm

トラス筋断面の仮定 :( 残留たわみ量により仮定する ) 縦筋径 =D13
許容応力 : ファブデッキ工法設計基準「fm、fQ、Ix」による
E=2.06 × 10⁵ N/mm² による。

## 7 施工時の安全性の検討

### 施工時荷重に対する安全性の検討

縦筋径＝ D13
δ T 基準値＝ $\frac{L1}{180}$ 又は 20mm のうち小さい値

$$MT = \frac{WC \times L1^2}{8} = \frac{6.06 \times 4.3^2}{8} = 14.01 \text{kN·m} \leqq 15.28 \text{kN·m} \quad OK$$

$$QT = 0.625 \times WC \times L_1 = 0.625 \times 6.06 \times 4.3 = 16.29 \text{kN} \leqq 21.8 \text{kN} \quad OK$$

$$\delta T = \frac{WC \times L1^4}{185 \times E \times I \times 100} = \frac{6.06 \times 4.3^4}{185 \times 2.06 \times 10^5 \times 434} \times 10^8 = 12.5 \text{mm} \leqq 20 \text{mm} \quad OK$$

## 8 鉄筋断面積の算定

基本式・M=at・ft・j　ft=196N／mm²
先行荷重に対応する鉄筋断面積
（at 先）=M 先／ft・h
追加荷重に対応する鉄筋断面積
（at）=M 追／ft・j
長期荷重に対応する鉄筋断面積
（at）=at 先 +at 追

中間仮設支持部に対応する鉄筋断面積
（at）=MX2／（ft-ft`）j2
補足筋断面積　at-at1（仮定した鉄筋断面積）
ft`= 先行応力度　h= トラス有効高さ
M 先 = 先行荷重による曲げモーメント
M 追 = 追加荷重による曲げモーメント

### 長期荷重に対する応力、部材の算定

**短辺方向の負担荷重** ※一方向スラブは短辺方向で全荷重を負担します。

$$WPx=\frac{Ly^4}{Lx^4+Ly^4}\times WP=\frac{9.0^4}{4.5^4+9.0^4}\times 6000=5647N/m^2$$

**縦筋計算**

X 方向端部［X1a］

$$Mx=\frac{WPx\times Lx^2}{12}=\frac{5.647\times 4.5^2}{12}=9.53kN\cdot m \quad j1=134.3mm$$

$$at=\frac{Mx}{ft\times j1}=\frac{9.53}{196\times 134.3}\times 10^4=3.62\,cm^2 \leqq D13@150 \quad 8.45\,cm^2 \quad OK$$

X 方向端部［X1b］

$$Mx\,先=\frac{WL\times L1^2}{8}=\frac{4.56\times 4.3^2}{8}=10.54kN\cdot m \quad h=127mm$$

$$at\,先=\frac{Mx\,先}{ft\times h}=\frac{10.54\times 10^4}{196\times 127}=4.23\,cm^2$$

$$Mx追=\frac{WPx\times Lx^2}{12}=\frac{5.647\times 4.5^2}{12}=9.53kN\cdot m \quad j1=134.3mm$$

$$at追=\frac{Mx追}{ft\times j1}=\frac{9.53}{196\times 134.3}\times 10^4=3.62\,cm^2$$

$at=at先+at追=4.23+3.62=7.85\,cm^2 \leqq D13@150 \quad 8.45\,cm^2 \quad OK$

X 方向中央部［X2］

$$Mx\,先=\frac{9\times WL\times L1^2}{128}=\frac{9\times 4.560\times 4.3^2}{128}=5.93kN\cdot m \quad h=127.0mm$$

$$at\,先=\frac{Mx\,先}{ft\times h}=\frac{5.93}{196\times 127}\times 10^4=2.38\,cm^2$$

$$Mx追=\frac{WPx\times Lx^2}{18}=\frac{5.647\times 4.5^2}{18}=6.35kN\cdot m \quad j2=134.3mm$$

$$at追=\frac{Mx追}{ft\times j2}=\frac{6.35}{196\times 134.3}\times 10^4=2.41\,cm^2$$

$at=at先+at追=2.38+2.41=4.79\,cm^2 \leqq D13@150 \quad 8.45\,cm^2 \quad OK$

**横筋計算**

Y 方向端部

$$My=\frac{WP\times Lx^2}{24}=\frac{6.0\times 4.5^2}{24}=5.06kN\cdot m \quad j3=124.3mm$$

［Y1a］

$$at=\frac{My}{ft\times j3}=\frac{5.06}{196\times 124.3}\times 10^4=2.08\,cm^2 \leqq D10@200 \quad 3.57\,cm^2 \quad OK$$

［Y1b］

$$at=\frac{My}{ft\times j3}=\frac{5.06}{196\times 124.3}\times 10^4=2.08\,cm^2 < D10@200 \quad 3.57\,cm^2 \quad OK$$

Y 方向中央部［Y2］

$$My=\frac{WP\times Lx^2}{36}=\frac{6.0\times 4.5^2}{36}=3.38kN\cdot m \quad j4=124.3mm$$

$$at=\frac{My}{ft\times j4}=\frac{3.38}{196\times 124.3}\times 10^4=1.39\,cm^2 \leqq D10@200 \quad 3.57\,cm^2 \quad OK$$

**残留たわみ量の算定**

15mm 又は L1／250 のうち小さい値

$$\delta 残基準値=\frac{L1}{250}=\frac{4300}{250}=17.2mm>15mm$$

$$\delta 残=\frac{WL\times L1^4}{185\times E\times I}=\frac{4.56\times 4.3^4}{185\times 2.06\times 10^5\times 434}\times 10^8=9.4mm \leqq 15mm \quad OK$$

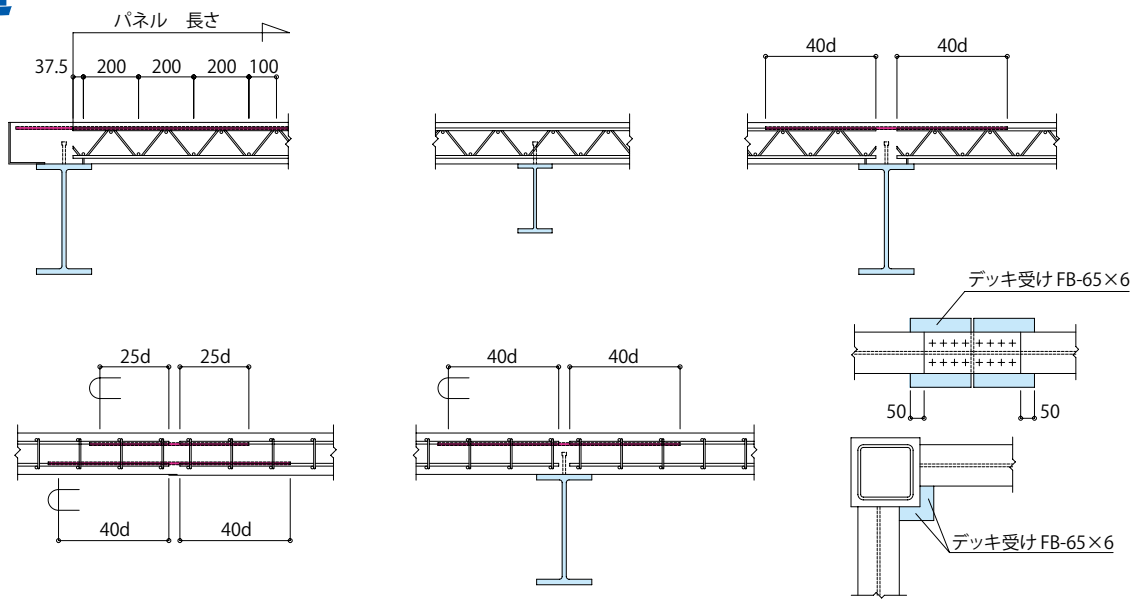
## 9 配筋リストの出力

【配筋リスト】

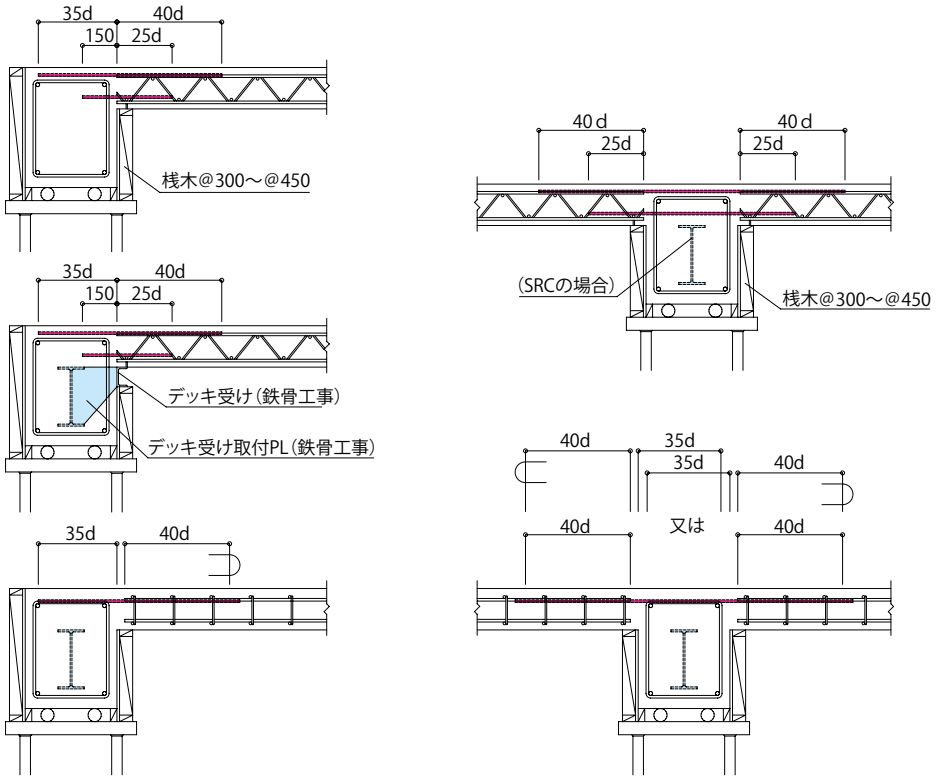
| 符号 | 版厚（mm） | 鉄筋 | | 短辺方向 | | | 長辺方向 | | | ファブデッキ |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| | | | | 端部 a | 端部 b | 中央部 | 端部 a | 端部 b | 中央部 | |
| S1 | 180+0 | ファブ鉄筋 | | 上下 D13@150 | | | 上下 D10@200 | | | H-140-D13 × D10<br>ウェブ筋 Ø7 |
| | | 補強筋 | 上端筋 | —— | —— | —— | —— | —— | —— | |
| | | | 下端筋 | —— | —— | —— | —— | —— | —— | |

## ファブデッキ標準納り図（二方向）

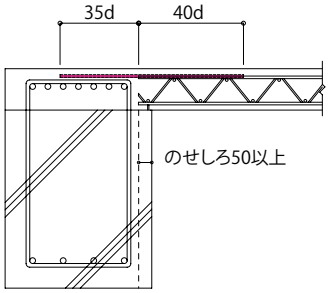
### S造

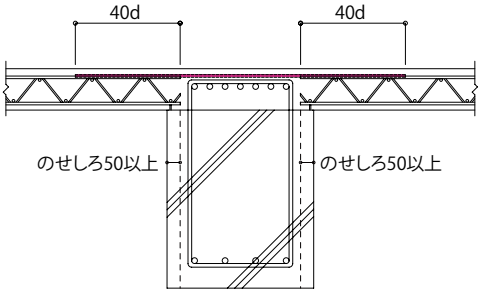


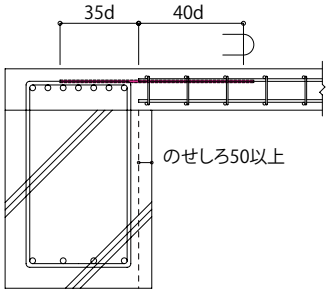

### RC・SRC造

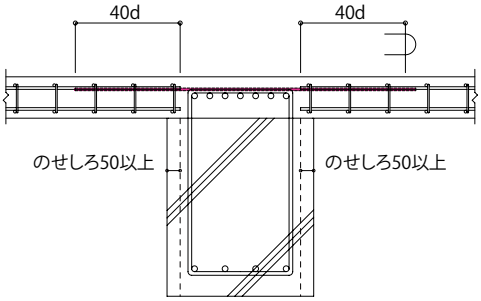


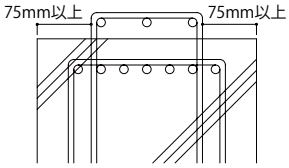
# PCa・PC・置スラブ造



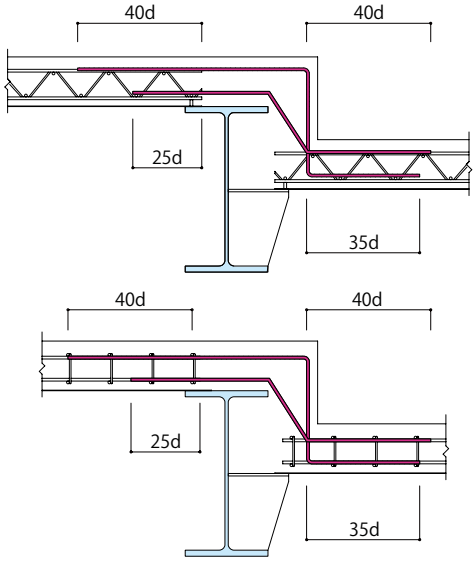



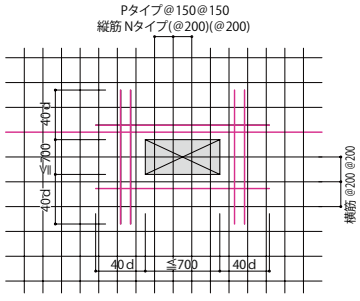




・置きスラブの場合はフカシ筋よりカブリ厚さ75mm以上確保をお願いします。

# スラブ段差・開口補強



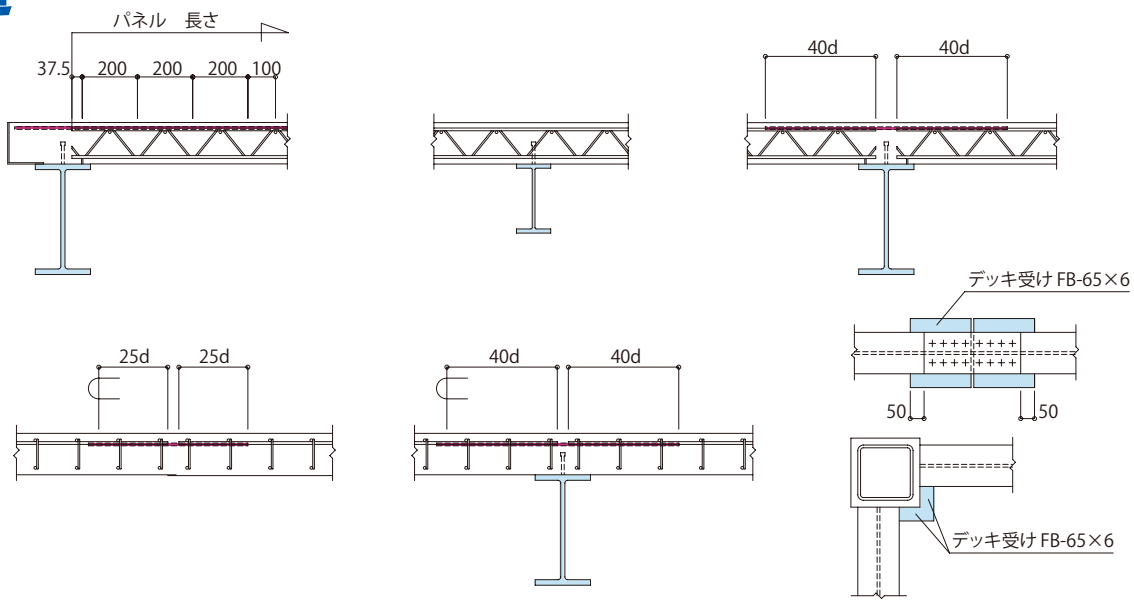

・段差配筋納まりについては設計者と協議を行う。



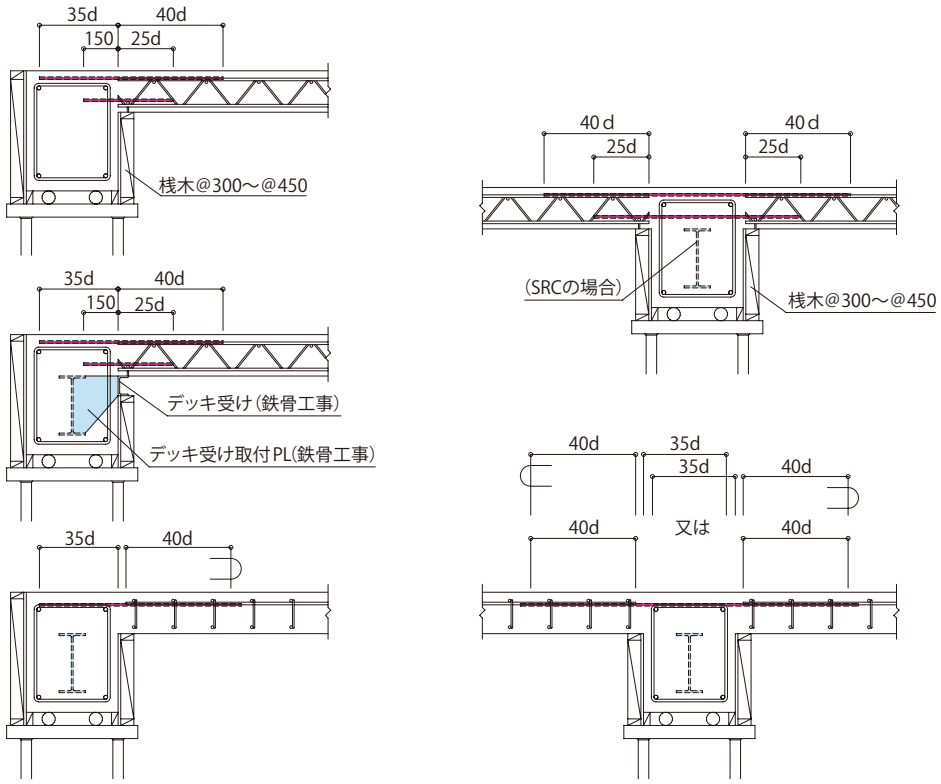

・開口部に対する補強筋は切断するファブ鉄筋と等量以上の補強筋とする。
・開口補強筋を用いて設けることができる開口の大きさは原則700mm角以内とする。
・前項より大きい開口を設ける場合は設計者と協議を行う。

## ファブデッキ標準納り図（一方向）

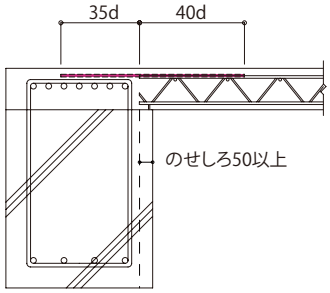
### S造

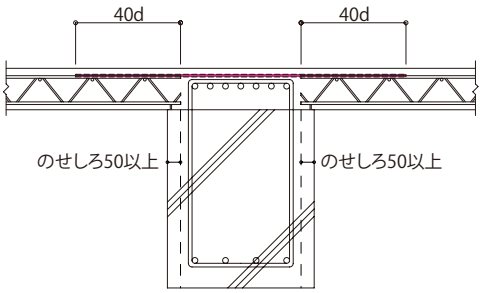


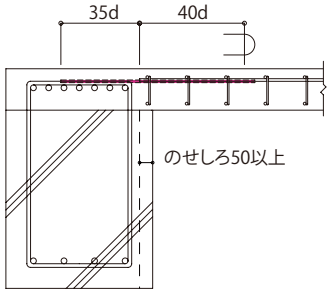

### RC・SRC造

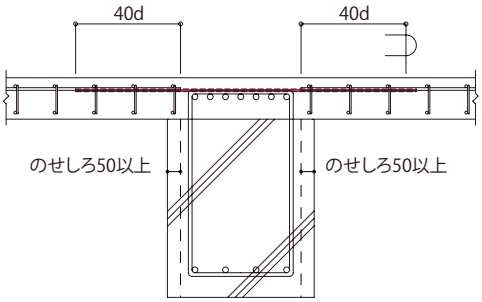


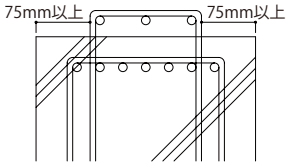
# PCa・PC・置スラブ造



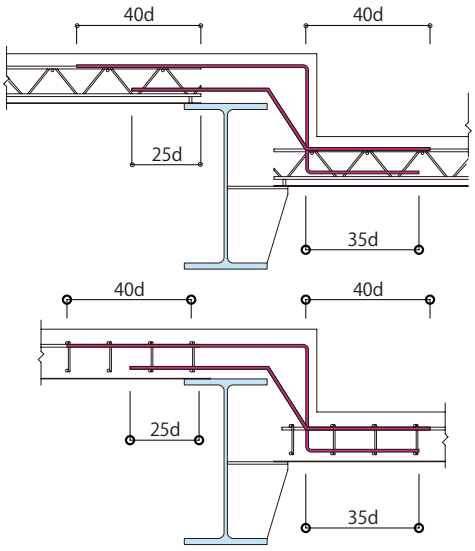



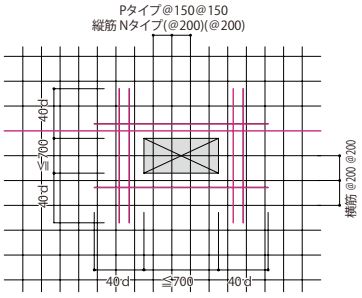




・置きスラブの場合はフカシ筋よりカブリ厚さ75mm以上確保をお願いします。

# スラブ段差・開口補強




・段差配筋納まりについては設計者と協議を行う。




・開口部に対する補強筋は切断するファブ鉄筋と等量以上の補強筋とする。
・開口補強筋を用いて設けることができる開口の大きさは原則700mm角以内とする。
・前項より大きい開口を設ける場合は設計者と協議を行う。

# 施工順序

START

自動製造装置

製品完成

継手筋仕込

出荷・搬入

荷上

仮置

ユニット荷上げ

敷込み

継手筋配筋

コンクリート打設

ファブデッキ裏面仕上がり

## 工程フロー

**❶工程、作業手順打ち合わせ**

**❷ファブパネル割付施工図作成**

▶ファブデッキ工法設計規準による

**❸搬入計画およびパネル製造**

▶製品検査

▶パネル積荷順および日程の調整

**❹ファブパネル及び継手筋の搬入**

▶建物内直接搬入または仮置後、梁上に揚重（ユニット工法、地組ヤードにてユニット組立）

**❺パネル敷込み**

▶割付図に従って敷込み

▶パネルの加工（柱回り、スプライスプレート部）

▶定着継手筋、およびスペーサー（フラットバー）セット

**❻コンクリート流れ止め（別途）**

**❼ダメ回り、補修、点検**

**❽スタッド打ち（別途）**

**❾設備関係配管および インサートの取付（別途）**

**❿開口部等の補強（別途）**

**⓫検査・手直し**

**⓬配筋・型枠工事完了**

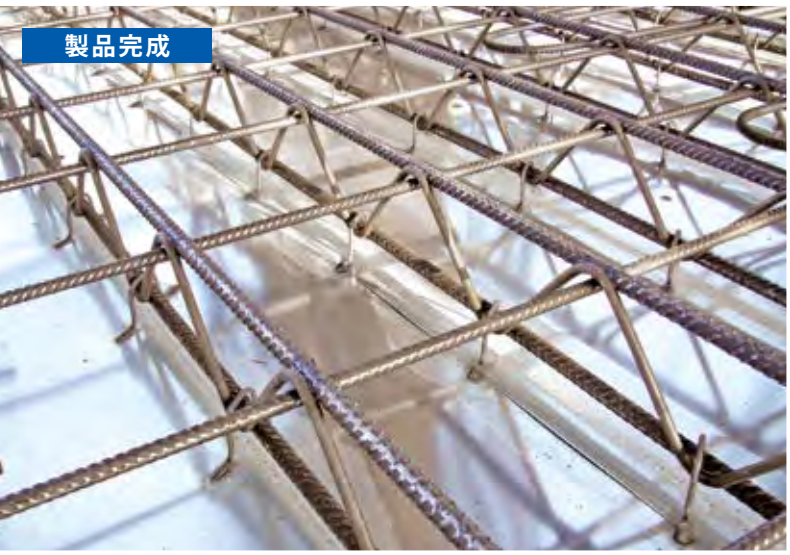
**⓭コンクリート打設（別途）**

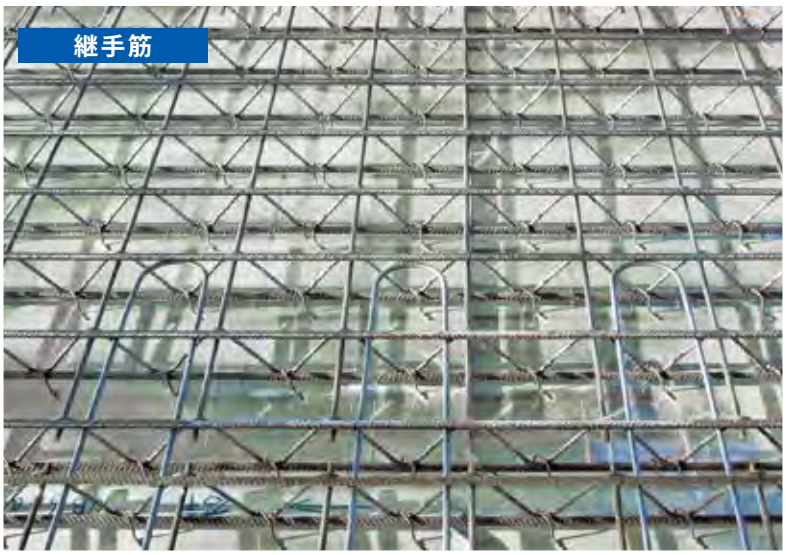
※お願い：コンクリートのノロ（汁）が多少でますので、コンクリート打設時に水洗い（ジェットの噴射等）をご検討下さい。
※スペーサー溶接位置等に多少の錆が発生することがあります。
※スタッド打ちは定着継手筋施工後にお願いします。

# FABB-DECK

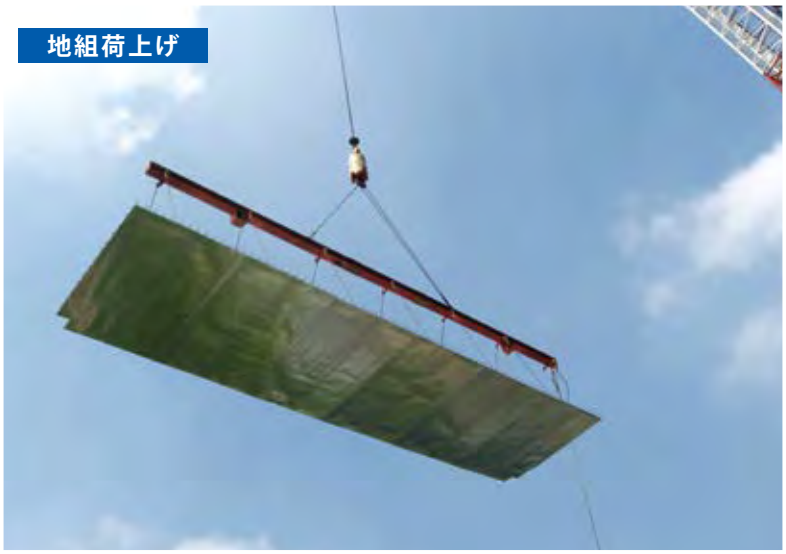
ファブデッキ

敷込み❶


製品完成

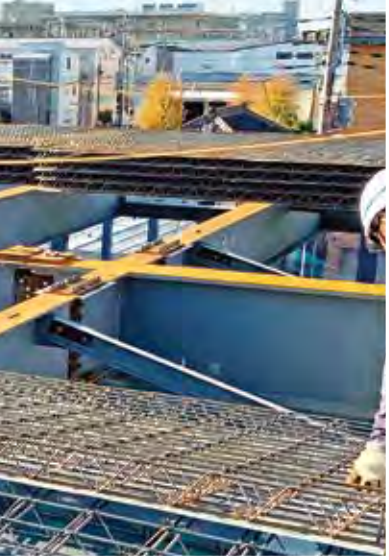

継手筋

地組

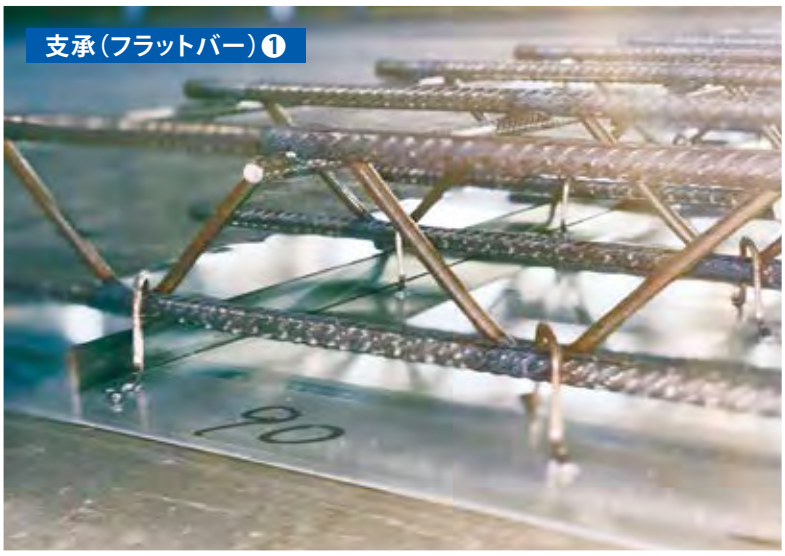

地組荷上げ

開口補強❶

開口補強❷



敷込み❷


支承（フラットバー）❶

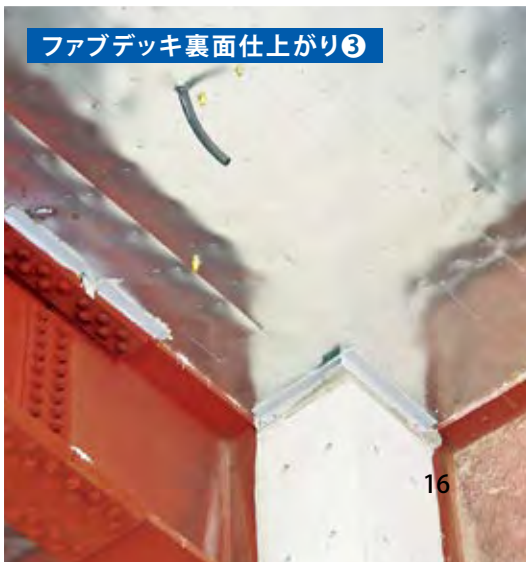
支承（フラットバー）❷

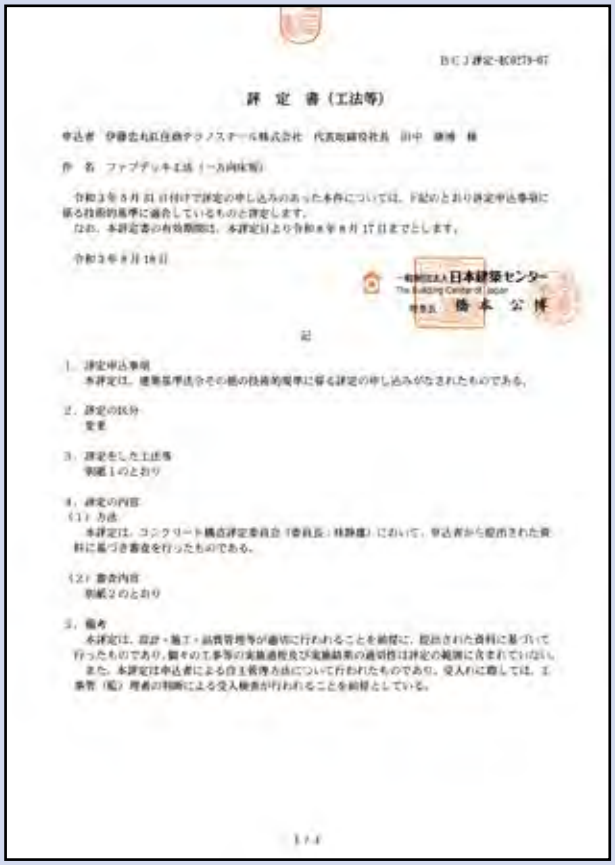
施工・仕上げ❶

施工・仕上げ❷

ファブデッキ裏面仕上がり❶

ファブデッキ裏面仕上がり❷


ファブデッキ裏面仕上がり❸



評　定　書（工法等）

申込者　伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社　代表取締役社長　田中　康博　様

件　名　ファブデッキ工法（一方向床版）

令和3年8月31日付けで評定の申し込みのあった本件については、下記のとおり評定申込事項に係る技術的基準に適合しているものと評定します。
なお、本評定書の有効期間は、本評定日より令和8年8月17日までとします。

令和3年8月18日

一般財団法人 日本建築センター
The Building Center of Japan
理事長　橋本公博

記

1．評定申込事項
本評定は、建築基準法令その他の技術的基準に係る評定の申し込みがなされたものである。

2．評定の区分
変更

3．評定をした工法等
別紙1のとおり

4．評定の内容
（1）方法
本評定は、コンクリート構造評定委員会（委員長：林静雄）において、申込者から提出された資料に基づき審査を行ったものである。

（2）審査内容
別紙2のとおり

5．備考
本評定は、設計・施工・品質管理等が適切に行われることを前提に、提出された資料に基づいて行ったものであり、個々の工事等の実施過程及び実施結果の適切性は評定の範囲に含まれていない。
また、本評定は申込者による自主管理方法について行われたものであり、受入れに際しては、工事管（監）理者の判断による受入検査が行われることを前提としている。

## 一方向床版評定書

本工法は、伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社による一方向トラス構成の組立鉄筋に、自動溶接された上端格子状一重配筋を構成するファブ鉄筋と亜鉛メッキ鋼板の型枠からなる配筋・型枠一体製造施工工法（以下、ファブデッキ工法という）の設計、製造および施工に関する一般評定である。

| タイプ（単位） | 縦筋@150タイプ（P型） | 縦筋@200タイプ（N型） |
|---|---|---|
| 縦筋間隔 Pw（mm） | 150 | 200 |
| 横筋間隔 PL（mm） | 200 | 200 |
| トラス高さ H（mm） | 80、95、110、125、140、155 | 90、100、110、120、130、140、150、160、170、180、190、200 |
| 長さ L（mm） | 最大10,000 | 最大10,600 |
| 幅 W（mm） | 最大2,250 | 最大2,000 |

評　定　書（工法等）

申込者　伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社　代表取締役社長　田中　康博　様

件　名　ファブデッキ工法（二方向床版）

令和3年8月31日付けで評定の申し込みのあった本件については、下記のとおり評定申込事項に係る技術的基準に適合しているものと評定します。
なお、本評定書の有効期間は、本評定日より令和8年8月17日までとします。

令和3年8月18日

一般財団法人 日本建築センター
The Building Center of Japan
理事長　橋本公博

記

1．評定申込事項
本評定は、建築基準法令その他の技術的基準に係る評定の申し込みがなされたものである。

2．評定の区分
変更

3．評定をした工法等
別紙1のとおり

4．評定の内容
（1）方法
本評定は、コンクリート構造評定委員会（委員長：林静雄）において、申込者から提出された資料に基づき審査を行ったものである。

（2）審査内容
別紙2のとおり

5．備考
本評定は、設計・施工・品質管理等が適切に行われることを前提に、提出された資料に基づいて行ったものであり、個々の工事等の実施過程及び実施結果の適切性は評定の範囲に含まれていない。
また、本評定は申込者による自主管理方法について行われたものであり、受入れに際しては、工事管（監）理者の判断による受入検査が行われることを前提としている。

## 二方向床版評定書

本工法は、伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社による一方向トラス構成の組立鉄筋に自動溶接された格子状二重配筋を構成するファブ鉄筋と亜鉛メッキ鋼板の型枠からなる配筋・型枠一体製造施工工法（以下、ファブデッキ工法という）の設計、製造および施工に関する一般評定である。

| タイプ（単位） | 縦筋@150タイプ（P型） | 縦筋@200タイプ（N型） |
|---|---|---|
| 縦筋間隔 Pw（mm） | 150 | 200 |
| 横筋間隔 PL（mm） | 200 | 200 |
| トラス高さ H（mm） | 80、95、110、125、140、155 | 90、100、110、120、130、140、150、160、170、180、190、200 |
| 長さ L（mm） | 最大10,000 | 最大10,600 |
| 幅 W（mm） | 最大2,250 | 最大2,000 |

# 早見表　P型（縦筋@150）上端筋×下端筋/D10×D10/D13×D13（施工時の使用限界スパン）

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>5 φ<br>H-80 | スラブ厚さ (mm) | | 120 | 125 | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,620 | 4,740 | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,620 | 2,600 | 2,580 | 2,560 | 2,540 | 2,520 | 2,500 |
| | | 連続梁用法 | 2,870 | 2,800 | 2,730 | 2,670 | 2,600 | 2,540 | 2,490 |
| | | 中間仮設支持 | 2,870 | 2,800 | 2,730 | 2,670 | 2,600 | 2,540 | 2,490 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>5 φ<br>H-95 | スラブ厚さ (mm) | | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,890 | 2,870 | 2,850 | 2,830 | 2,800 | 2,770 | 2,740 |
| | | 連続梁用法 | 2,760 | 2,700 | 2,640 | 2,580 | 2,520 | 2,470 | 2,410 |
| | | 中間仮設支持 | 2,760 | 2,700 | 2,640 | 2,580 | 2,520 | 2,470 | 2,410 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>6 φ<br>H-80 | スラブ厚さ (mm) | | 120 | 125 | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,620 | 4,740 | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,660 | 2,640 | 2,620 | 2,590 | 2,570 | 2,550 | 2,540 |
| | | 連続梁用法 | 3,010 | 2,940 | 2,860 | 2,800 | 2,730 | 2,670 | 2,610 |
| | | 中間仮設支持 | 3,010 | 2,940 | 2,860 | 2,800 | 2,730 | 2,670 | 2,610 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>6 φ<br>H-95 | スラブ厚さ (mm) | | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,880 | 2,860 | 2,840 | 2,820 | 2,790 | 2,760 | 2,740 |
| | | 連続梁用法 | 3,340 | 3,260 | 3,190 | 3,120 | 3,050 | 2,980 | 2,920 |
| | | 中間仮設支持 | 3,340 | 3,260 | 3,190 | 3,120 | 3,050 | 2,980 | 2,920 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>6 φ<br>H-110 | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,190 | 3,160 | 3,130 | 3,100 | 3,070 | 3,040 | 3,020 |
| | | 連続梁用法 | 3,510 | 3,470 | 3,430 | 3,390 | 3,360 | 3,330 | 3,290 |
| | | 中間仮設支持 | 3,510 | 3,470 | 3,430 | 3,390 | 3,360 | 3,330 | 3,290 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>6 φ<br>H-125 | スラブ厚さ (mm) | | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,280 | 3,250 | 3,220 | 3,190 | 3,170 | 3,140 | 3,120 |
| | | 連続梁用法 | 3,640 | 3,600 | 3,570 | 3,530 | 3,500 | 3,460 | 3,430 |
| | | 中間仮設支持 | 3,640 | 3,600 | 3,570 | 3,530 | 3,500 | 3,460 | 3,430 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>7 φ<br>H-140 | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,450 | 3,420 | 3,390 | 3,360 | 3,340 | 3,310 | 3,290 |
| | | 連続梁用法 | 3,760 | 3,720 | 3,690 | 3,650 | 3,620 | 3,580 | 3,550 |
| | | 中間仮設支持 | 3,760 | 3,720 | 3,690 | 3,650 | 3,620 | 3,580 | 3,550 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-10<br>7 φ<br>H-155 | スラブ厚さ (mm) | | 195 | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 | 225 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,520 | 3,490 | 3,460 | 3,440 | 3,410 | 3,390 | 3,360 |
| | | 連続梁用法 | 3,860 | 3,820 | 3,790 | 3,750 | 3,720 | 3,690 | 3,660 |
| | | 中間仮設支持 | 3,860 | 3,820 | 3,790 | 3,750 | 3,720 | 3,690 | 3,660 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-13<br>7 φ<br>H-110 | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,650 | 3,630 | 3,600 | 3,570 | 3,530 | 3,500 | 3,470 |
| | | 連続梁用法 | 4,550 | 4,530 | 4,500 | 4,460 | 4,410 | 4,370 | 4,320 |
| | | 中間仮設支持 | 4,550 | 4,530 | 4,500 | 4,460 | 4,410 | 4,370 | 4,320 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-13<br>7 φ<br>H-125 | スラブ厚さ (mm) | | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,810 | 3,790 | 3,770 | 3,750 | 3,710 | 3,680 | 3,650 |
| | | 連続梁用法 | 4,640 | 4,590 | 4,540 | 4,500 | 4,450 | 4,410 | 4,370 |
| | | 中間仮設支持 | 4,640 | 4,590 | 4,540 | 4,500 | 4,450 | 4,410 | 4,370 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-13<br>7 φ<br>H-140 | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,850 | 3,820 | 3,800 | 3,770 | 3,750 | 3,720 | 3,700 |
| | | 連続梁用法 | 4,490 | 4,440 | 4,400 | 4,360 | 4,320 | 4,280 | 4,240 |
| | | 中間仮設支持 | 4,490 | 4,440 | 4,400 | 4,360 | 4,320 | 4,280 | 4,240 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| D-13<br>7 φ<br>H-155 | スラブ厚さ (mm) | | 195 | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 | 225 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,890 | 3,870 | 3,850 | 3,830 | 3,810 | 3,780 | 3,760 |
| | | 連続梁用法 | 4,340 | 4,300 | 4,260 | 4,220 | 4,180 | 4,150 | 4,110 |
| | | 中間仮設支持 | 4,340 | 4,300 | 4,260 | 4,220 | 4,180 | 4,150 | 4,110 |

※作業荷重 1500N／㎡を含む
※上記の数値は実験値を元に二方向・一方向タイプの小さい値を表記しております。最大の使用限界スパンは別途計算式にて決定させて頂きます。

## 早見表　N型（縦筋＠200）上端筋×下端筋／D13×D13（施工時の使用限界スパン）

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-90<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,810 | 2,790 | 2,770 | 2,750 | 2,730 | 2,700 | 2,670 |
| | | 連続梁用法 | 3,650 | 3,570 | 3,480 | 3,400 | 3,330 | 3,250 | 3,180 |
| | | 中間仮設支持 | 3,650 | 3,570 | 3,480 | 3,400 | 3,330 | 3,250 | 3,180 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-100<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,050 | 3,030 | 3,010 | 2,980 | 2,950 | 2,920 | 2,890 |
| | | 連続梁用法 | 3,580 | 3,490 | 3,420 | 3,340 | 3,270 | 3,200 | 3,130 |
| | | 中間仮設支持 | 3,580 | 3,490 | 3,420 | 3,340 | 3,270 | 3,200 | 3,130 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-110<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,130 | 3,100 | 3,070 | 3,040 | 3,010 | 2,990 | 2,960 |
| | | 連続梁用法 | 3,480 | 3,400 | 3,330 | 3,260 | 3,190 | 3,120 | 3,060 |
| | | 中間仮設支持 | 3,480 | 3,400 | 3,330 | 3,260 | 3,190 | 3,120 | 3,060 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-120<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,190 | 3,160 | 3,130 | 3,100 | 3,070 | 3,050 | 3,020 |
| | | 連続梁用法 | 3,270 | 3,200 | 3,130 | 3,070 | 3,010 | 2,950 | 2,900 |
| | | 中間仮設支持 | 3,270 | 3,200 | 3,130 | 3,070 | 3,010 | 2,950 | 2,900 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-130<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,240 | 3,210 | 3,190 | 3,160 | 3,130 | 3,110 | 3,080 |
| | | 連続梁用法 | 3,080 | 3,020 | 2,960 | 2,900 | 2,840 | 2,790 | 2,740 |
| | | 中間仮設支持 | 3,080 | 3,020 | 2,960 | 2,900 | 2,840 | 2,790 | 2,740 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-140<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,180 | 3,150 | 3,120 | 3,090 | 3,060 | 3,030 | 3,010 |
| | | 連続梁用法 | 2,880 | 2,820 | 2,770 | 2,720 | 2,670 | 2,620 | 2,570 |
| | | 中間仮設支持 | 2,880 | 2,820 | 2,770 | 2,720 | 2,670 | 2,620 | 2,570 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-90<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,940 | 2,920 | 2,900 | 2,870 | 2,850 | 2,820 | 2,800 |
| | | 連続梁用法 | 3,860 | 3,830 | 3,810 | 3,790 | 3,770 | 3,750 | 3,730 |
| | | 中間仮設支持 | 3,860 | 3,830 | 3,810 | 3,790 | 3,770 | 3,750 | 3,730 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-100<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,090 | 3,060 | 3,040 | 3,010 | 2,980 | 2,950 | 2,930 |
| | | 連続梁用法 | 4,000 | 3,980 | 3,950 | 3,930 | 3,910 | 3,890 | 3,870 |
| | | 中間仮設支持 | 4,000 | 3,980 | 3,950 | 3,930 | 3,910 | 3,890 | 3,870 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-110<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,170 | 3,140 | 3,110 | 3,080 | 3,050 | 3,020 | 3,000 |
| | | 連続梁用法 | 4,080 | 4,060 | 4,030 | 4,010 | 3,990 | 3,970 | 3,950 |
| | | 中間仮設支持 | 4,080 | 4,060 | 4,030 | 4,010 | 3,990 | 3,970 | 3,950 |

※作業荷重 1500N／㎡を含む
※上記の数値は実験値を元に二方向・一方向タイプの小さい値を表記しております。最大の使用限界スパンは別途計算式にて決定させて頂きます。

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-120<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,230 | 3,200 | 3,170 | 3,140 | 3,120 | 3,090 | 3,060 |
| | | 連続梁用法 | 3,920 | 3,880 | 3,840 | 3,800 | 3,760 | 3,730 | 3,690 |
| | | 中間仮設支持 | 3,920 | 3,880 | 3,840 | 3,800 | 3,760 | 3,730 | 3,690 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-130<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,330 | 3,300 | 3,270 | 3,240 | 3,210 | 3,190 | 3,160 |
| | | 連続梁用法 | 4,090 | 4,050 | 4,010 | 3,970 | 3,940 | 3,900 | 3,860 |
| | | 中間仮設支持 | 4,090 | 4,050 | 4,010 | 3,970 | 3,940 | 3,900 | 3,860 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-140<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,410 | 3,380 | 3,350 | 3,330 | 3,300 | 3,270 | 3,250 |
| | | 連続梁用法 | 4,090 | 4,050 | 4,010 | 3,980 | 3,940 | 3,900 | 3,870 |
| | | 中間仮設支持 | 4,090 | 4,050 | 4,010 | 3,980 | 3,940 | 3,900 | 3,870 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-150<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,460 | 3,430 | 3,400 | 3,380 | 3,350 | 3,330 | 3,300 |
| | | 連続梁用法 | 3,900 | 3,870 | 3,830 | 3,790 | 3,760 | 3,730 | 3,700 |
| | | 中間仮設支持 | 3,900 | 3,870 | 3,830 | 3,790 | 3,760 | 3,730 | 3,700 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-160<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 | 225 | 230 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 | 7,260 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,510 | 3,480 | 3,450 | 3,430 | 3,400 | 3,380 | 3,350 |
| | | 連続梁用法 | 3,720 | 3,680 | 3,650 | 3,620 | 3,590 | 3,560 | 3,530 |
| | | 中間仮設支持 | 3,720 | 3,680 | 3,650 | 3,620 | 3,590 | 3,560 | 3,530 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-170<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 210 | 215 | 220 | 225 | 230 | 235 | 240 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 | 7,260 | 7,380 | 7,500 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,530 | 3,500 | 3,480 | 3,450 | 3,430 | 3,410 | 3,380 |
| | | 連続梁用法 | 3,640 | 3,610 | 3,580 | 3,550 | 3,520 | 3,470 | 3,410 |
| | | 中間仮設支持 | 3,640 | 3,610 | 3,580 | 3,550 | 3,520 | 3,470 | 3,410 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-180<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 220 | 225 | 230 | 235 | 240 | 245 | 250 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,020 | 7,140 | 7,260 | 7,380 | 7,500 | 7,620 | 7,740 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,540 | 3,520 | 3,490 | 3,470 | 3,450 | 3,420 | 3,400 |
| | | 連続梁用法 | 3,510 | 3,450 | 3,390 | 3,340 | 3,290 | 3,230 | 3,180 |
| | | 中間仮設支持 | 3,510 | 3,450 | 3,390 | 3,340 | 3,290 | 3,230 | 3,180 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-190<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 230 | 235 | 240 | 245 | 250 | 255 | 260 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,260 | 7,380 | 7,500 | 7,620 | 7,740 | 7,860 | 7,980 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,420 | 3,400 | 3,370 | 3,340 | 3,320 | 3,290 | 3,270 |
| | | 連続梁用法 | 3,200 | 3,140 | 3,090 | 3,040 | 3,000 | 2,950 | 2,910 |
| | | 中間仮設支持 | 3,200 | 3,140 | 3,090 | 3,040 | 3,000 | 2,950 | 2,910 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-200<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 240 | 245 | 250 | 255 | 260 | 265 | 270 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,500 | 7,620 | 7,740 | 7,860 | 7,980 | 8,100 | 8,220 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,290 | 3,260 | 3,230 | 3,210 | 3,190 | 3,160 | 3,140 |
| | | 連続梁用法 | 2,900 | 2,860 | 2,810 | 2,770 | 2,730 | 2,690 | 2,650 |
| | | 中間仮設支持 | 2,900 | 2,860 | 2,810 | 2,770 | 2,730 | 2,690 | 2,650 |

※作業荷重 1500N／㎡を含む
※上記の数値は実験値を元に二方向・一方向タイプの小さい値を表記しております。最大の使用限界スパンは別途計算式にて決定させて頂きます。

## 早見表　N型（縦筋@200）上端筋×下端筋／D13×D10（施工時の使用限界スパン）

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-90<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,620 | 2,600 | 2,580 | 2,560 | 2,540 | 2,520 | 2,490 |
| | | 連続梁用法 | 3,230 | 3,150 | 3,070 | 3,000 | 2,940 | 2,870 | 2,810 |
| | | 中間仮設支持 | 3,230 | 3,150 | 3,070 | 3,000 | 2,940 | 2,870 | 2,810 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-100<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,710 | 2,690 | 2,670 | 2,640 | 2,610 | 2,590 | 2,560 |
| | | 連続梁用法 | 3,550 | 3,490 | 3,420 | 3,340 | 3,270 | 3,200 | 3,130 |
| | | 中間仮設支持 | 3,550 | 3,490 | 3,420 | 3,340 | 3,270 | 3,200 | 3,130 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-110<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,840 | 2,810 | 2,780 | 2,760 | 2,730 | 2,710 | 2,680 |
| | | 連続梁用法 | 3,270 | 3,190 | 3,130 | 3,060 | 3,000 | 2,940 | 2,880 |
| | | 中間仮設支持 | 3,270 | 3,190 | 3,130 | 3,060 | 3,000 | 2,940 | 2,880 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-120<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,930 | 2,910 | 2,880 | 2,850 | 2,830 | 2,800 | 2,780 |
| | | 連続梁用法 | 3,300 | 3,230 | 3,160 | 3,100 | 3,040 | 2,980 | 2,920 |
| | | 中間仮設支持 | 3,300 | 3,230 | 3,160 | 3,100 | 3,040 | 2,980 | 2,920 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-130<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,040 | 3,010 | 2,980 | 2,960 | 2,930 | 2,910 | 2,880 |
| | | 連続梁用法 | 3,020 | 2,960 | 2,900 | 2,850 | 2,790 | 2,740 | 2,690 |
| | | 中間仮設支持 | 3,020 | 2,960 | 2,900 | 2,850 | 2,790 | 2,740 | 2,690 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-140<br>6 φ | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,110 | 3,080 | 3,050 | 3,020 | 2,990 | 2,960 | 2,940 |
| | | 連続梁用法 | 2,750 | 2,690 | 2,640 | 2,590 | 2,540 | 2,500 | 2,450 |
| | | 中間仮設支持 | 2,750 | 2,690 | 2,640 | 2,590 | 2,540 | 2,500 | 2,450 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-90<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 130 | 135 | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 4,860 | 4,980 | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,690 | 2,670 | 2,650 | 2,630 | 2,610 | 2,580 | 2,560 |
| | | 連続梁用法 | 3,330 | 3,240 | 3,170 | 3,100 | 3,030 | 2,960 | 2,900 |
| | | 中間仮設支持 | 3,330 | 3,240 | 3,170 | 3,100 | 3,030 | 2,960 | 2,900 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-100<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 140 | 145 | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,100 | 5,220 | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,850 | 2,830 | 2,810 | 2,780 | 2,760 | 2,730 | 2,700 |
| | | 連続梁用法 | 3,760 | 3,710 | 3,670 | 3,630 | 3,590 | 3,550 | 3,520 |
| | | 中間仮設支持 | 3,760 | 3,710 | 3,670 | 3,630 | 3,590 | 3,550 | 3,520 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-110<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 150 | 155 | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,340 | 5,460 | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,940 | 2,910 | 2,880 | 2,850 | 2,830 | 2,800 | 2,780 |
| | | 連続梁用法 | 3,810 | 3,770 | 3,730 | 3,690 | 3,650 | 3,610 | 3,580 |
| | | 中間仮設支持 | 3,810 | 3,770 | 3,730 | 3,690 | 3,650 | 3,610 | 3,580 |

※作業荷重 1500N／㎡を含む
※上記の数値は実験値を元に二方向・一方向タイプの小さい値を表記しております。最大の使用限界スパンは別途計算式にて決定させて頂きます。

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-120<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 160 | 165 | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,580 | 5,700 | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 2,990 | 2,970 | 2,940 | 2,910 | 2,880 | 2,860 | 2,840 |
| | | 連続梁用法 | 3,860 | 3,820 | 3,780 | 3,750 | 3,710 | 3,670 | 3,640 |
| | | 中間仮設支持 | 3,860 | 3,820 | 3,780 | 3,750 | 3,710 | 3,670 | 3,640 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-130<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 170 | 175 | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 5,820 | 5,940 | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,090 | 3,060 | 3,030 | 3,010 | 2,980 | 2,960 | 2,930 |
| | | 連続梁用法 | 3,650 | 3,620 | 3,580 | 3,540 | 3,500 | 3,440 | 3,380 |
| | | 中間仮設支持 | 3,650 | 3,620 | 3,580 | 3,540 | 3,500 | 3,440 | 3,380 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-140<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 180 | 185 | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,060 | 6,180 | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,170 | 3,140 | 3,120 | 3,090 | 3,070 | 3,040 | 3,020 |
| | | 連続梁用法 | 3,610 | 3,580 | 3,540 | 3,510 | 3,450 | 3,390 | 3,330 |
| | | 中間仮設支持 | 3,610 | 3,580 | 3,540 | 3,510 | 3,450 | 3,390 | 3,330 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-150<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 190 | 195 | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,300 | 6,420 | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,200 | 3,170 | 3,150 | 3,120 | 3,100 | 3,070 | 3,050 |
| | | 連続梁用法 | 3,700 | 3,670 | 3,630 | 3,600 | 3,570 | 3,540 | 3,510 |
| | | 中間仮設支持 | 3,700 | 3,670 | 3,630 | 3,600 | 3,570 | 3,540 | 3,510 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-160<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 200 | 205 | 210 | 215 | 220 | 225 | 230 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,540 | 6,660 | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 | 7,260 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,220 | 3,200 | 3,170 | 3,150 | 3,120 | 3,100 | 3,080 |
| | | 連続梁用法 | 3,780 | 3,750 | 3,710 | 3,680 | 3,650 | 3,620 | 3,590 |
| | | 中間仮設支持 | 3,780 | 3,750 | 3,710 | 3,680 | 3,650 | 3,620 | 3,590 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-170<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 210 | 215 | 220 | 225 | 230 | 235 | 240 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 6,780 | 6,900 | 7,020 | 7,140 | 7,260 | 7,380 | 7,500 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,190 | 3,160 | 3,140 | 3,120 | 3,100 | 3,070 | 3,050 |
| | | 連続梁用法 | 3,640 | 3,610 | 3,580 | 3,550 | 3,520 | 3,490 | 3,430 |
| | | 中間仮設支持 | 3,640 | 3,610 | 3,580 | 3,550 | 3,520 | 3,490 | 3,430 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-180<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 220 | 225 | 230 | 235 | 240 | 245 | 250 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,020 | 7,140 | 7,260 | 7,380 | 7,500 | 7,620 | 7,740 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,230 | 3,210 | 3,190 | 3,170 | 3,150 | 3,120 | 3,100 |
| | | 連続梁用法 | 3,490 | 3,430 | 3,370 | 3,320 | 3,260 | 3,210 | 3,160 |
| | | 中間仮設支持 | 3,490 | 3,430 | 3,370 | 3,320 | 3,260 | 3,210 | 3,160 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-190<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 230 | 235 | 240 | 245 | 250 | 255 | 260 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,260 | 7,380 | 7,500 | 7,620 | 7,740 | 7,860 | 7,980 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,270 | 3,240 | 3,220 | 3,200 | 3,180 | 3,160 | 3,140 |
| | | 連続梁用法 | 3,170 | 3,120 | 3,070 | 3,020 | 2,980 | 2,930 | 2,890 |
| | | 中間仮設支持 | 3,170 | 3,120 | 3,070 | 3,020 | 2,980 | 2,930 | 2,890 |

| | | | | | | | | | |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| H-200<br>7 φ | スラブ厚さ (mm) | | 240 | 245 | 250 | 255 | 260 | 265 | 270 |
| | 施工時荷重 (N/m²) | | 7,500 | 7,620 | 7,740 | 7,860 | 7,980 | 8,100 | 8,220 |
| | 施工スパン (mm) | 単純梁用法 | 3,260 | 3,240 | 3,220 | 3,200 | 3,180 | 3,160 | 3,140 |
| | | 連続梁用法 | 2,860 | 2,810 | 2,770 | 2,730 | 2,690 | 2,650 | 2,610 |
| | | 中間仮設支持 | 2,860 | 2,810 | 2,770 | 2,730 | 2,690 | 2,650 | 2,610 |

※作業荷重 1500N／㎡を含む
※上記の数値は実験値を元に二方向・一方向タイプの小さい値を表記しております。最大の使用限界スパンは別途計算式にて決定させて頂きます。

Marubeni
Itochu
Sumisho
Techno Steel Inc.

# 伊藤忠丸紅住商テクノスチール株式会社

ISO14001 認証取得

伊藤忠丸紅住商テクノスチール ホームページ ：http://www.imsts.co.jp/

## ■本社・支店一覧

| | | | TEL. | FAX. |
|---|---|---|---|---|
| ◎ | **東京本社** | **〒100-0004** | **東京都千代田区大手町1丁目6番1号 大手町ビル8F** | **03-6266-8231** | **03-6266-8253** |
| | 北海道支社 | 〒060-0051 | 札幌市中央区南1条東1丁目 大通りバスセンタービル1号館7F | 011-212-2026 | 011-212-2150 |
| | 東北支社 | 〒980-0021 | 仙台市青葉区中央4-10-3 仙台キャピタルタワー | 022-267-1691 | 022-224-6023 |
| | 新潟支店 | 〒950-0087 | 新潟市中央区東大通1-7-7 IMAⅢビル5F | 025-245-4412 | 025-245-4419 |
| | 名古屋支社 | 〒460-0003 | 名古屋市中区錦2-2-2 名古屋丸紅ビル11F | 052-203-6061 | 052-203-6060 |
| | 北陸支店 | 〒930-0004 | 富山市桜橋通2-25 第一生命ビル4F | 076-441-1445 | 076-442-3340 |
| ◎ | **関西支社** | **〒530-0005** | **大阪市北区中之島3-2-18 住友中之島ビル4F** | **06-4803-8518** | **06-4803-8519** |
| | 中国支店 | 〒730-0031 | 広島市中区紙屋町1-3-2 銀泉広島ビル | 082-247-4076 | 082-247-4093 |
| | 四国支店 | 〒760-0017 | 高松市番町1-6-8 高松興銀ビル8F | 087-823-7101 | 087-823-7108 |
| ◎ | **九州支社** | **〒812-0011** | **福岡市博多区博多駅前1-2-5 紙与博多ビル3F** | **092-483-7273** | **092-483-7283** |
| | 南九州営業所 | 〒890-0052 | 鹿児島市上之園町24-2 第12川北ビルBOIS鹿児島5F | 099-253-6007 | 099-285-2226 |

**※ファブデッキ床版についての詳細は、◎印の事務所にお問い合わせください。**

## ■協力工場／製造タイプ

| | | | |
|---|---|---|---|
| 北越メタル(株)雲出工場 | 〒940-2045 | 新潟県長岡市西陵町221-31 | [P型(D10/H=80～125) N型(D10･D13/H=90～200)] |
| (株)近藤本社 長岡工場 | 〒410-2211 | 静岡県伊豆の国市長岡字上耕地山1407-23 | [P型(D10/H=80～155、D13/H=110～155)] |
| 大井川工場 | 〒421-0421 | 静岡県牧之原市細江6218-2 | [P型(D10/H=95～155、D13/H=110～155)] |
| 井河原産業(株) 佐用工場 | 〒679-5141 | 兵庫県佐用郡佐用町広山1番地 | [P型(D10/H=80～125)] |
| FDテクノ九州(株) | 〒822-0144 | 福岡県宮若市稲光800 | [P型(D10/H=80～125)] |

※再生紙を使用しています。
※2022年3月作成