

JF デッキ®・JF ウェイブデッキ

☑(一社)公共建築協会による技術評価
評価第911-01009003号(JF75,JF75W)

コンクリートや鉄骨などの使用量が軽減され、
設計条件に応じた自由な配筋が可能な上面フラットの
型枠専用デッキプレートです。

- 床ブレース省略可能
- 自由な配筋
- 優れた型枠材

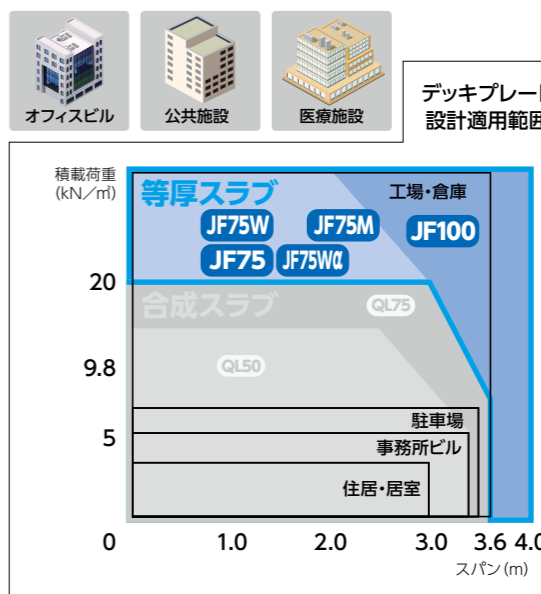
商品ラインアップ

品名	リブ高さ		板厚
	75/100	75	
JF75ME-07	-	-	0.7
JF75ME-08	JF75-08	JF100-08	0.8
JF75ME-10	JF75-10	JF100-10	1.0
JF75ME-12	JF75-12	JF100-12	1.2
JF75ME-14	JF75-14	JF100-14	1.4
JF75ME-16	JF75-16	JF100-16	1.6
JF75MW-07	-	-	0.7
JF75MW-08	JF75W-08	JF75Wα-08	0.8
JF75MW-10	JF75W-10	JF75Wα-10	1.0
JF75MW-12	JF75W-12	JF75Wα-12	1.2
JF75MW-14	JF75W-14	JF75Wα-14	1.4
JF75MW-16	JF75W-16	JF75Wα-16	1.6

■ JFデッキ タイプ凡例
JF75 M W - 12 G
 リブ高さ: ウェイブデッキ
 神戸工場製造
 板厚: 表面処理
 G: 亜鉛めっき(Z12)
 Z: 亜鉛めっき(Z27)

熊谷工場...埼玉県熊谷市 神戸工場...兵庫県神戸市

用途例・設計適用範囲



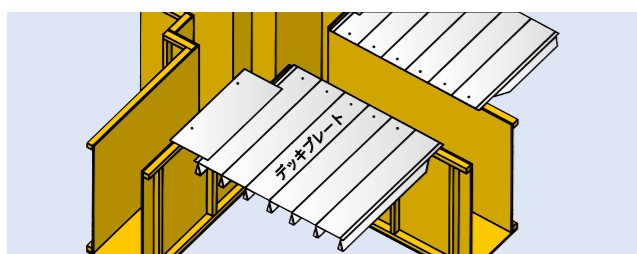
ページインデックス

特長	P.29-30
仕様	P.31-33
設計用資料	P.34-37
標準納まり	P.38-40
梱包	P.40
施工工程	P.40
Jプランクデッキ	P.41-42

特長

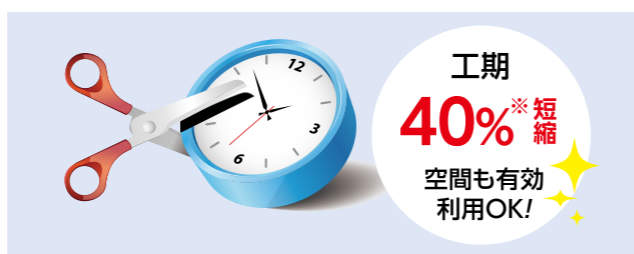
1 床型枠用鋼製デッキプレート

床および屋根スラブのコンクリート打設時に従来の木製型枠等に代わり使用する鋼製の仮設型枠材料です。



2 工期短縮

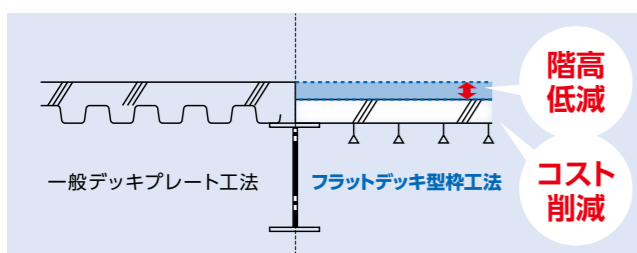
型枠支保工組立て及び解体が不要なため、大幅な工期短縮が可能となり、空間の有効利用もできます。



※型枠支保工の組立て及び解体が不要として

3 経済的

上面がフラットでデッキの高さが梁下に収まるため、階高が低くとれ、コンクリートや鉄骨などの使用量が軽減されます。



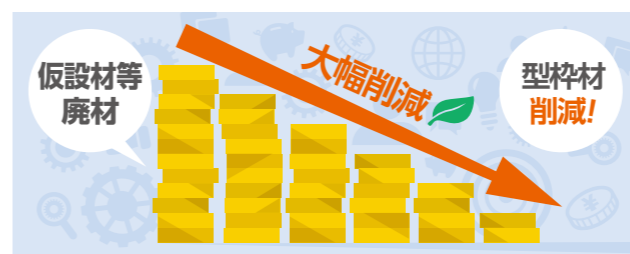
4 設計・配筋が自由

床型枠材のため、構造・耐火上制約がなく、開口位置の自由度が高くなります。設計条件に応じた自由な配筋が可能です。



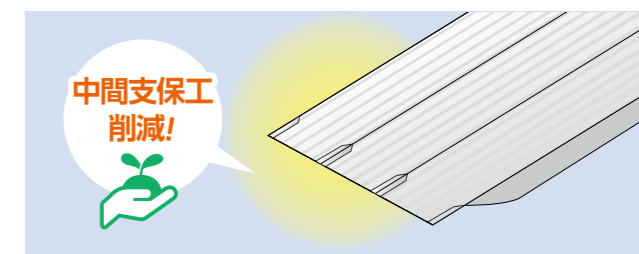
5 環境保全に寄与

型枠材の解体を必要としないため、仮設材等の廃材を大幅に削減できます。



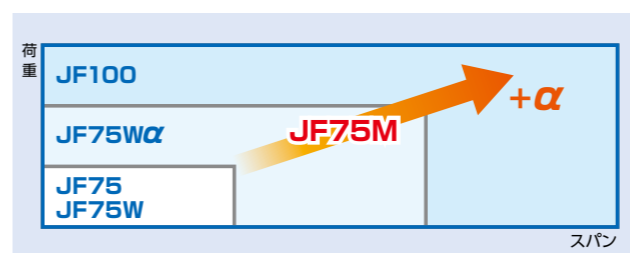
6 新形状JFウェイブデッキ

新製品のミゾ付きデッキプレートなども登場し、性能向上による中間支保工削減への取り組みも行われています。



7 幅広い設計適用範囲

豊富な商品ラインアップにより、ロングスパンや高荷重範囲に対応する等厚スラブの型枠として機能します。



8 快適な室内環境

等厚スラブによる設計が可能のため、コンクリートボリュームが確保でき遮音性・振動性能を高められます。



仕様

1 サイズ・質量・断面性能

品名	標準 形状・寸法	板厚 (mm)	製品質量				断面性能(1m幅当たり)		役物 形状・寸法
			単位質量(kg/m)		m ² 当たり質量(kg/m ²)		全断面有効	有効幅考慮	
			亜鉛めっき				断面2次	断面係数	
			Z12	Z27	Z12	Z27	I(×10 ⁴ mm ⁴ /m)	Z(×10 ³ mm ³ /m)	
JF75ME-07		0.7	7.11	7.36	11.3	11.7	105	20.3	
JF75ME-08		0.8	8.09	8.34	12.8	13.2	120	23.2	
JF75ME-10		1.0	10.0	10.3	16.0	16.3	151	24.7	
JF75ME-12		1.2	12.0	12.3	19.1	19.5	180	30.3	
JF75ME-14		1.4	14.0	14.2	22.2	22.6	208	35.7	
JF75ME-16		1.6	15.9	16.2	25.3	25.7	235	40.8	
JF75MW-07		0.7	7.11	7.36	11.3	11.7	105	20.3	
JF75MW-08		0.8	8.09	8.34	12.8	13.2	120	23.2	
JF75MW-10		1.0	10.0	10.3	16.0	16.3	151	24.7	
JF75MW-12		1.2	12.0	12.3	19.1	19.5	180	30.3	
JF75MW-14		1.4	14.0	14.2	22.2	22.6	208	35.7	
JF75MW-16		1.6	15.9	16.2	25.3	25.7	235	40.8	
JF75-08		0.8	7.95	8.19	12.6	13.0	120	18.7	
JF75-10		1.0	9.88	10.1	15.7	16.1	150	24.4	
JF75-12		1.2	11.8	12.1	18.7	19.1	180	29.4	
JF75-14		1.4	13.7	14.0	21.8	22.2	206	34.4	
JF75-16		1.6	15.7	15.9	24.9	25.2	232	39.3	
JF75Wα-08			0.8	7.97	8.21	12.6	13.0	125	
JF75W-08							120	18.7	
JF75Wα-10	1.0		9.88	10.1	15.7	16.1	156	25.6	
JF75W-10							150	24.4	
JF75Wα-12	1.2		11.8	12.0	18.7	19.1	185	31.0	
JF75W-12							180	29.4	
JF75Wα-14	1.4		13.6	13.9	21.6	22.0	212	36.2	
JF75W-14							206	34.4	
JF75Wα-16	1.6		15.5	15.7	24.6	25.0	239	41.4	
JF75W-16							232	39.3	
JF100-08		0.8	6.11	6.29	15.3	15.7	271	34.0	
JF100-10		1.0	7.57	7.75	18.9	19.4	352	46.8	
JF100-12		1.2	9.01	9.20	22.5	23.0	420	56.4	
JF100-14		1.4	10.5	10.6	26.2	26.5	485	66.5	
JF100-16		1.6	11.9	12.1	29.8	30.2	550	76.2	

JFPL(調整プレート) 熊谷工場 神戸工場

板厚 幅
釘穴加工(@600mm)

品名	幅(mm)	板厚(mm)	製品長さ(mm)
JFPL200	200	1.2	1,000 2,000
JFPL300	300	1.2	
JFPL400	400	1.6	

KP-08(キーストーンプレート) 熊谷工場 神戸工場

板厚 (mm)	製品質量				断面性能(1m幅当たり)	
	単位質量(kg/m)		m ² 当たり質量(kg/m ²)		全断面有効	有効幅考慮
	亜鉛めっき				断面2次	断面係数
	Z12	Z27	Z12	Z27	I(×10 ⁴ mm ⁴ /m)	Z(×10 ³ mm ³ /m)
0.8	5.89	6.07	(9.5)	(9.8)	12.2	9.8

※()内は割付け幅620mmの場合を示します。

Q-Ruler® 厚板300分耐火デッキプレート

仕様

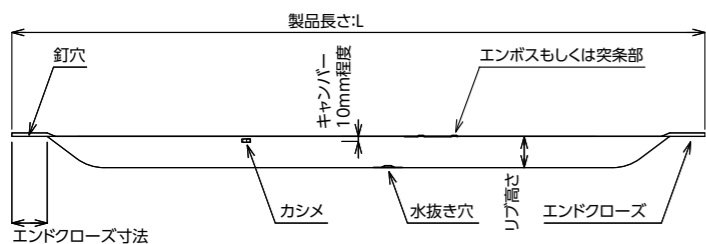
2 材質・規格

名称	種類の記号	付着量記号	亜鉛の両面最小付着量	使用材料
亜鉛めっき	SGCC SGHC	Z12	120g/m ²	JIS G 3302 「熔融亜鉛めっき鋼板及び鋼帯」
		*1Z27	275g/m ²	*2降伏点 205N/mm ² 引張強さ 295N/mm ² 以上

*1 Z27に関しては事前にご相談ください。
*2 JF75Wα: 235N/mm² JF75M: 235N/mm²
*使用するコイルメーカーにより色合いが異なる場合があります。

4 加工仕様

名称



注: KP-08はエンドクローズ加工のみ

3 高耐食性鋼板

- JIS G 3317
JFEエコガル®
「熔融亜鉛-5%アルミニウム合金めっき鋼板及び鋼帯」
- JIS G 3323
「熔融亜鉛-アルミニウム-マグネシウム合金めっき鋼板及び鋼帯」

*JFEエコガルは、JFE鋼板(株)の登録商標です。
*エコガル製品については事前にご相談ください。

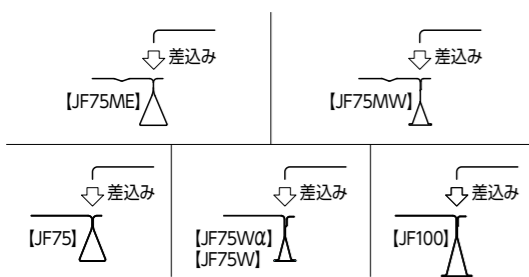
製品長さ・エンドクローズ寸法

種類	製品長さ:L (mm)	エンドクローズ寸法(mm)
JF75ME	1,000~4,900	85,50,120
JF75MW	1,000~4,900	85,50
JF75	1,000~4,900	85,50,120
JF75Wα	1,000~5,700	85,50
JF75W	1,000~4,900	85,50
JF100	1,300~4,900	85,55
KP-08	350~1200	85

注: 4,900mmを超える製品は事前にご相談ください。

接合部詳細

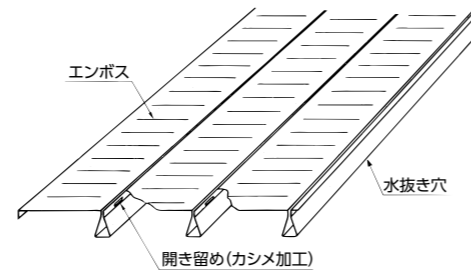
接合は、端部リブに次の先端を差し込みます。



エンボス、突条部加工、水抜き穴および開き留め

- (1) 上フランジ面の平板部には、エンボス加工や突条部加工を施し剛性を高めています。
- (2) リブ下面に水抜き孔を加工してあります。
- (3) 開き留めのためリブ上部でカシメ加工を施してあります。

* (2)、(3)については製品ごとに一定のピッチで施されています。

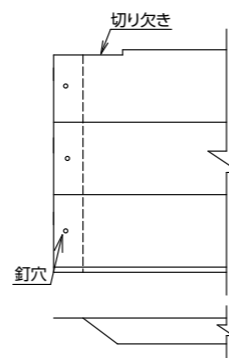


JF75の例

釘穴詳細

合板型枠に使用するときには、デッキプレート幅方向に釘穴加工を施します。

* JF75、JF75Mのエンドクローズ寸法50mmおよびKP08を除きます。



設計用資料

1 JF75ME・JF75MW (一財)建材試験センター 品質性能確認(第20AO112号)

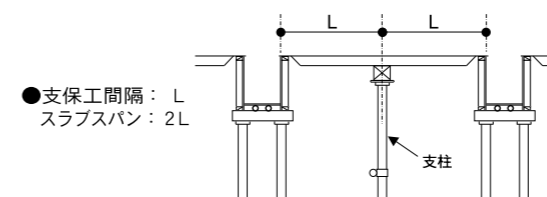
■ スラブ厚さ別許容スパン早見表 [施工時作業荷重1,470N/m²、施工割増係数考慮] *P.55でご確認ください。(単位: mm)

建物の構造	板厚 t	S造						RC造・SRC造					
		0.7mm	0.8mm	1.0mm	1.2mm	1.4mm	1.6mm	0.7mm	0.8mm	1.0mm	1.2mm	1.4mm	1.6mm
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	スラブ厚S(mm)												
	120	2,420	2,870	3,070	3,240	3,380	3,500	2,050	2,740	2,940	3,100	3,230	3,350
	130	2,420	2,820	3,020	3,190	3,330	3,450	2,050	2,700	2,890	3,050	3,180	3,300
	140	2,420	2,780	2,980	3,140	3,280	3,400	2,050	2,660	2,850	3,000	3,130	3,250
	150	2,420	2,740	2,930	3,090	3,230	3,350	2,050	2,620	2,810	2,960	3,090	3,200
	160	2,370	2,700	2,890	3,050	3,180	3,300	2,000	2,580	2,770	2,920	3,050	3,160
	170	2,320	2,660	2,850	3,010	3,140	3,260	1,960	2,550	2,730	2,880	3,010	3,120
	180	2,270	2,630	2,790	2,970	3,100	3,220	1,920	2,520	2,700	2,840	2,970	3,080
	190	2,220	2,600	2,730	2,940	3,070	3,180	1,880	2,490	2,660	2,810	2,930	3,040
	200	2,180	2,570	2,680	2,900	3,030	3,140	1,840	2,460	2,630	2,780	2,900	3,010
250	2,000	2,390	2,460	2,720	2,880	2,980	1,690	2,330	2,460	2,630	2,750	2,850	
300	1,860	2,220	2,290	2,530	2,740	2,850	1,570	2,220	2,290	2,520	2,630	2,730	
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	2,420	2,970	3,180	3,350	3,500	3,630	2,050	2,840	3,040	3,210	3,350	3,470
	130	2,420	2,920	3,130	3,300	3,450	3,570	2,050	2,800	3,000	3,160	3,300	3,420
	140	2,420	2,880	3,090	3,260	3,400	3,520	2,050	2,760	2,960	3,110	3,250	3,370
	150	2,420	2,840	3,050	3,210	3,350	3,480	2,050	2,720	2,910	3,070	3,210	3,320
	160	2,420	2,810	3,010	3,170	3,310	3,430	2,050	2,690	2,880	3,030	3,170	3,280
	170	2,420	2,770	2,970	3,130	3,270	3,390	2,050	2,650	2,840	2,990	3,130	3,240
	180	2,420	2,740	2,930	3,090	3,230	3,350	2,050	2,620	2,810	2,960	3,090	3,200
	190	2,380	2,710	2,900	3,060	3,190	3,310	2,010	2,590	2,770	2,920	3,050	3,170
	200	2,330	2,680	2,870	3,020	3,160	3,270	1,970	2,560	2,740	2,890	3,020	3,130
	250	2,150	2,540	2,640	2,870	3,000	3,110	1,820	2,430	2,610	2,750	2,870	2,980
300	2,000	2,390	2,460	2,720	2,880	2,980	1,690	2,330	2,460	2,630	2,750	2,850	

(1) 許容応力度: $f_b = 235\text{N/mm}^2$ (2) 許容たわみ: $\delta_s = 1,000L/180 + 5.0\text{mm}$ (3) 許容スパンの選択は、たわみ・曲げの値のうち、小さい方の値を採用する。なお、□部はたわみで決定する範囲を示す。(4) 板厚0.7mmデッキの□部は計算に依らず、最大スパンをS造の際に2,420mm、RC造の際に2,050mmとする。

中間支保工を設ける場合の許容スパン表 [施工時作業荷重1,470N/m²] (単位: mm)

建物の構造	S造	SRC造・RC造	S造・SRC造・RC造			建物の構造	S造	SRC造・RC造	S造・SRC造・RC造		
			0.7	0.8	1.0				1.2	0.7	0.7
板厚 t											
スラブ厚 S(mm)											
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	120	4,390	4,100	4,900	4,900	4,900	4,840	4,100	4,900	4,900	4,900
	130	4,160	4,100	4,900	4,900	4,900	4,680	4,100	4,900	4,900	4,900
	140	3,960	3,960	4,900	4,900	4,900	4,470	4,100	4,900	4,900	4,900
	150	3,780	3,780	4,900	4,900	4,900	4,270	4,100	4,900	4,900	4,900
	160	3,610	3,610	4,900	4,900	4,900	4,090	4,090	4,900	4,900	4,900
	170	3,460	3,460	4,900	4,900	4,900	3,930	3,930	4,900	4,900	4,900
	180	3,320	3,320	4,900	4,900	4,900	3,780	3,780	4,900	4,900	4,900
	190	3,190	3,190	4,770	4,900	4,900	3,640	3,640	4,900	4,900	4,900
	200	3,070	3,070	4,590	4,900	4,900	3,510	3,510	4,900	4,900	4,900
	250	2,580	2,580	3,870	4,900	4,900	2,970	2,970	4,450	4,900	4,900
300	2,230	2,230	3,340	4,580	4,900	2,580	2,580	3,870	4,900	4,900	
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	4,390	4,100	4,900	4,900	4,900	4,840	4,100	4,900	4,900	4,900
	130	4,160	4,100	4,900	4,900	4,900	4,680	4,100	4,900	4,900	4,900
	140	3,960	3,960	4,900	4,900	4,900	4,470	4,100	4,900	4,900	4,900
	150	3,780	3,780	4,900	4,900	4,900	4,270	4,100	4,900	4,900	4,900
	160	3,610	3,610	4,900	4,900	4,900	4,090	4,090	4,900	4,900	4,900
	170	3,460	3,460	4,900	4,900	4,900	3,930	3,930	4,900	4,900	4,900
	180	3,320	3,320	4,900	4,900	4,900	3,780	3,780	4,900	4,900	4,900
	190	3,190	3,190	4,770	4,900	4,900	3,640	3,640	4,900	4,900	4,900
	200	3,070	3,070	4,590	4,900	4,900	3,510	3,510	4,900	4,900	4,900
	250	2,580	2,580	3,870	4,900	4,900	2,970	2,970	4,450	4,900	4,900
300	2,230	2,230	3,340	4,580	4,900	2,580	2,580	3,870	4,900	4,900	



- (1) 表中の数値は、中間支保工を設ける場合デッキプレートリブの許容支圧荷重によって決まる許容スラブスパン2Lを示す。(許容支圧荷重はP.55を参照)
- (2) □部はデッキプレート型枠の使用スパン長さの規定(1.0m~4.9m)により決まる。
- (3) □部は計算に依らず、最大スパンをS造の際に4,840mm、SRC・RC造の際に4,100mmとする。
- (4) RC造またはSRC造において梁型枠型枠にデッキプレートをのせて使用する場合、スラブスパンが3.0mを超える時には中間支保工を設けることを原則とする。

設計用資料

2 JF75・JF75W (一社)公共建築協会仕様

■スラブ厚さ別許容スパン早見表 [施工時作業荷重1,470N/m²、施工割増係数考慮]※P.55でご確認ください。(単位: mm)

建物の構造 施工状況の種類	S造、RC造・SRC造	RC造・SRC造						RC造・SRC造		
		I 類 [施工割増係数: α=1.0]						II 類 [α=1.25]		III 類 [α=1.5]
		板厚 t						1.0mm		1.2mm
スラブ厚 S (mm)	0.8mm	1.0mm	1.2mm	1.4mm	1.6mm	1.0mm	1.2mm	0.8mm		
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	120	2,610	2,870	3,040	3,160	3,270	2,660	2,910	2,130	
	125	2,580	2,850	3,010	3,130	3,250	2,630	2,870	2,100	
	130	2,540	2,830	2,990	3,110	3,220	2,590	2,840	2,080	
	135	2,510	2,810	2,960	3,090	3,200	2,560	2,800	2,050	
	140	2,480	2,790	2,940	3,060	3,170	2,530	2,770	2,030	
	145	2,450	2,770	2,920	3,040	3,150	2,500	2,740	2,000	
	150	2,420	2,750	2,900	3,020	3,130	2,470	2,700	1,980	
	155	2,400	2,730	2,880	3,000	3,110	2,440	2,670	1,960	
	160	2,370	2,700	2,860	2,980	3,080	2,410	2,640	1,930	
	165	2,340	2,670	2,840	2,960	3,060	2,390	2,620	1,910	
	170	2,320	2,640	2,820	2,940	3,040	2,360	2,590	1,890	
	175	2,300	2,620	2,800	2,920	3,020	2,340	2,560	1,870	
	180	2,270	2,590	2,790	2,900	3,010	2,320	2,540	1,850	
	185	2,250	2,560	2,770	2,880	2,990	2,290	2,510	1,840	
	190	2,230	2,540	2,750	2,870	2,970	2,270	2,490	1,820	
	195	2,210	2,510	2,740	2,850	2,950	2,250	2,460	1,800	
200	2,180	2,490	2,720	2,830	2,940	2,230	2,440	1,780		
250	2,000	2,290	2,500	2,690	2,790	2,040	2,240	1,640		
300	1,860	2,120	2,330	2,510	2,660	1,900	2,080	1,520		
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	2,760	2,980	3,140	3,270	3,390	2,810	3,080	2,260	
	125	2,730	2,950	3,120	3,250	3,360	2,780	3,040	2,230	
	130	2,700	2,930	3,100	3,220	3,340	2,750	3,010	2,200	
	135	2,670	2,910	3,070	3,200	3,310	2,710	2,970	2,180	
	140	2,640	2,890	3,050	3,180	3,290	2,680	2,940	2,150	
	145	2,610	2,870	3,030	3,150	3,270	2,650	2,900	2,130	
	150	2,580	2,850	3,010	3,130	3,250	2,630	2,870	2,100	
	155	2,550	2,830	2,990	3,110	3,220	2,600	2,840	2,080	
	160	2,520	2,810	2,970	3,090	3,200	2,570	2,810	2,060	
	165	2,500	2,800	2,950	3,070	3,180	2,540	2,780	2,040	
	170	2,470	2,780	2,940	3,060	3,160	2,520	2,760	2,020	
	175	2,450	2,760	2,920	3,040	3,150	2,490	2,730	2,000	
	180	2,420	2,750	2,900	3,020	3,130	2,470	2,700	1,980	
	185	2,400	2,730	2,880	3,000	3,110	2,450	2,680	1,960	
	190	2,380	2,710	2,870	2,980	3,090	2,420	2,650	1,940	
	195	2,360	2,690	2,850	2,970	3,070	2,400	2,630	1,920	
200	2,340	2,660	2,840	2,950	3,060	2,380	2,610	1,910		
250	2,150	2,450	2,690	2,810	2,910	2,190	2,400	1,760		
300	2,000	2,290	2,500	2,690	2,790	2,040	2,240	1,640		

- (1) 許容応力度 : $f_b = 205 \text{ N/mm}^2$ (2) 許容たわみ : $\delta_a = 1,000L/180 + 5.0 \text{ mm}$
 (3) 許容スパンの選択は、たわみ・曲げの値のうち、小さい方の値を採用する。なお、□部はたわみで決定する範囲を示す。

3 JF75Wα (一財)建材試験センター 品質性能確認(第16A0700号)

■スラブ厚さ別許容スパン早見表 [施工時作業荷重1,470N/m²、施工割増係数考慮]※P.55でご確認ください。(単位: mm)

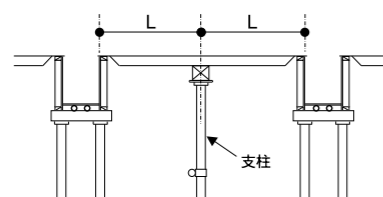
建物の構造 施工状況の種類	S造、RC造・SRC造	RC造・SRC造						RC造・SRC造		
		I 類 [施工割増係数: α=1.0]						II 類 [α=1.25]		III 類 [α=1.5]
		板厚 t						1.0mm		1.2mm
スラブ厚 S (mm)	0.8mm	1.0mm	1.2mm	1.4mm	1.6mm	1.0mm	1.2mm	0.8mm		
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	120	2,720	2,910	3,060	3,190	3,300	2,910	3,060	2,370	
	125	2,700	2,890	3,040	3,160	3,280	2,880	3,040	2,340	
	130	2,680	2,860	3,010	3,140	3,250	2,840	3,010	2,310	
	135	2,660	2,840	2,990	3,110	3,230	2,810	2,990	2,280	
	140	2,640	2,820	2,970	3,090	3,200	2,770	2,970	2,260	
	145	2,620	2,800	2,950	3,070	3,180	2,740	2,950	2,230	
	150	2,600	2,780	2,930	3,050	3,160	2,710	2,930	2,200	
	155	2,580	2,760	2,910	3,030	3,130	2,680	2,910	2,180	
	160	2,570	2,740	2,890	3,000	3,110	2,650	2,890	2,150	
	165	2,550	2,720	2,870	2,980	3,090	2,620	2,870	2,130	
	170	2,530	2,710	2,850	2,970	3,070	2,590	2,850	2,110	
	175	2,520	2,690	2,830	2,950	3,050	2,570	2,820	2,090	
	180	2,500	2,670	2,810	2,930	3,030	2,540	2,790	2,060	
	185	2,480	2,660	2,790	2,910	3,020	2,510	2,760	2,040	
	190	2,470	2,640	2,780	2,890	3,000	2,490	2,730	2,020	
	195	2,450	2,620	2,760	2,880	2,980	2,470	2,710	2,000	
200	2,430	2,610	2,750	2,860	2,960	2,440	2,680	1,980		
250	2,230	2,470	2,600	2,710	2,810	2,240	2,460	1,820		
300	2,070	2,330	2,490	2,590	2,690	2,080	2,290	1,690		
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	2,820	3,010	3,170	3,300	3,420	3,010	3,170	2,510	
	125	2,800	2,990	3,150	3,280	3,390	2,990	3,150	2,480	
	130	2,780	2,970	3,120	3,250	3,370	2,970	3,120	2,450	
	135	2,760	2,950	3,100	3,230	3,340	2,950	3,100	2,420	
	140	2,740	2,930	3,080	3,210	3,320	2,930	3,080	2,400	
	145	2,720	2,910	3,060	3,180	3,300	2,910	3,060	2,370	
	150	2,700	2,890	3,040	3,160	3,280	2,880	3,040	2,340	
	155	2,680	2,870	3,020	3,140	3,260	2,850	3,020	2,320	
	160	2,670	2,850	3,000	3,120	3,230	2,820	3,000	2,290	
	165	2,650	2,830	2,980	3,100	3,210	2,790	2,980	2,270	
	170	2,630	2,810	2,960	3,080	3,190	2,760	2,960	2,250	
	175	2,620	2,800	2,940	3,060	3,180	2,740	2,940	2,220	
	180	2,600	2,780	2,930	3,050	3,160	2,710	2,930	2,200	
	185	2,590	2,760	2,910	3,030	3,140	2,680	2,910	2,180	
	190	2,570	2,750	2,890	3,010	3,120	2,660	2,890	2,160	
	195	2,560	2,730	2,880	2,990	3,100	2,640	2,880	2,140	
200	2,540	2,720	2,860	2,980	3,090	2,610	2,860	2,120		
250	2,390	2,580	2,720	2,830	2,940	2,410	2,640	1,950		
300	2,230	2,470	2,600	2,710	2,810	2,240	2,460	1,820		

- (1) 許容応力度 : $f_b = 235 \text{ N/mm}^2$ (2) 許容たわみ : $\delta_a = 1,000L/180 + 5.0 \text{ mm}$
 (3) 許容スパンの選択は、たわみ・曲げの値のうち、小さい方の値を採用する。なお、□部はたわみで決定する範囲を示す。

中間支保工を設ける場合の許容スパン表 [施工時作業荷重1,470N/m²] (単位: mm)

施工状況の種類 施工割増係数 α	I 類						II 類		III 類
	1.0						1.25		1.5
	板厚 t mm						1.0		1.2
種類	スラブ厚 S mm	0.8	1.0	1.2	1.0	1.2	0.8		
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	120	4,370	4,900	4,900	4,900	4,900	4,270		
	130	4,150	4,900	4,900	4,900	4,900	4,150		
	140	3,950	4,900	4,900	4,900	4,900	3,950		
	150	3,770	4,900	4,900	4,900	4,900	3,770		
	160	3,600	4,900	4,900	4,830	4,900	3,600		
	170	3,450	4,900	4,900	4,730	4,900	3,450		
	180	3,310	4,900	4,900	4,640	4,900	3,310		
	190	3,180	4,750	4,900	4,540	4,900	3,180		
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	4,900	4,900	4,900	4,900	4,900	4,520		
	130	4,670	4,900	4,900	4,900	4,900	4,410		
	140	4,450	4,900	4,900	4,900	4,900	4,310		
	150	4,260	4,900	4,900	4,900	4,900	4,210		
	160	4,080	4,900	4,900	4,900	4,900	4,080		
	170	3,920	4,900	4,900	4,900	4,900	3,920		
	180	3,770	4,900	4,900	4,900	4,900	3,770		
	190	3,630	4,900	4,900	4,850	4,900	3,630		
普通コンクリート ρ=24kN/m ³	120	5,440	5,700	5,700	5,700	5,700	4,740		
	130	5,360	5,700	5,700	5,680	5,700	4,620		
	140	5,280	5,640	5,700	5,540	5,700	4,520		
	150	5,200	5,560	5,700	5,420	5,700	4,400		
	160	5,140	5,480	5,700	5,300	5,700	4,300		
	170	5,060	5,420	5,700	5,180	5,700	4,220		
	180	4,960	5,340	5,620	5,080	5,580	4,120		
	190	4,760	5,280	5,560	4,980	5,460	4,040		
軽量コンクリート ρ=20kN/m ³	120	5,640	5,700	5,700	5,700	5,700	5,020		
	130	5,560	5,700	5,700	5,700	5,700	4,900		
	140	5,480	5,700	5,700	5,700	5,700	4,800		
	150	5,400	5,700	5,700	5,700	5,700	4,680		
	160	5,340	5,700	5,700	5,640	5,700	4,580		
	170	5,260	5,620	5,700	5,520	5,700	4,500		
	180	5,200	5,560	5,700	5,420	5,700	4,400		
	190	5,140	5,500	5,700	5,320	5,700	4,320		

●支保工間隔: L
スラブスパン: 2L

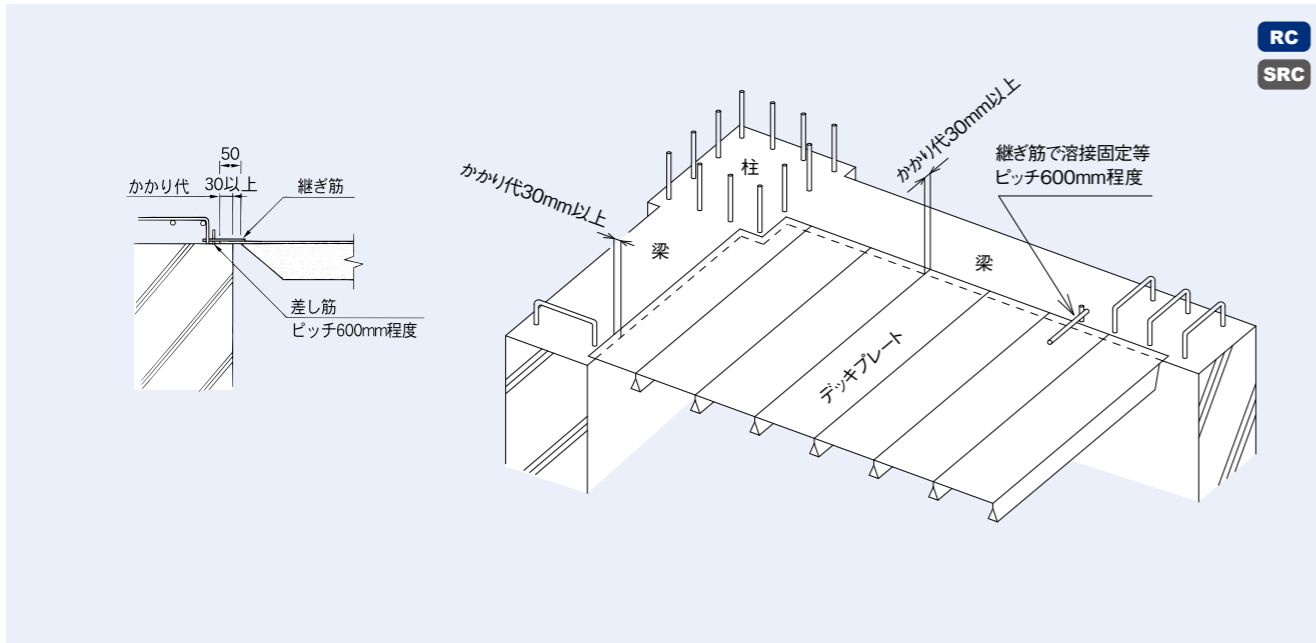


- (1) 表中の数値は、中間支保工を設ける場合デッキプレートリブの許容支圧荷重によって決まる許容スパン2Lを示す。(許容支圧荷重はP.55を参照)
 (2) □部はデッキプレート型枠の使用スパン長さの規定(1.0m~4.9m)により決まる。
 (3) RC造またはSRC造において梁側型枠にデッキプレートをのせかけて使用する場合、スラブスパンが3.0mを超える時には中間支保工を設けることを原則とする。

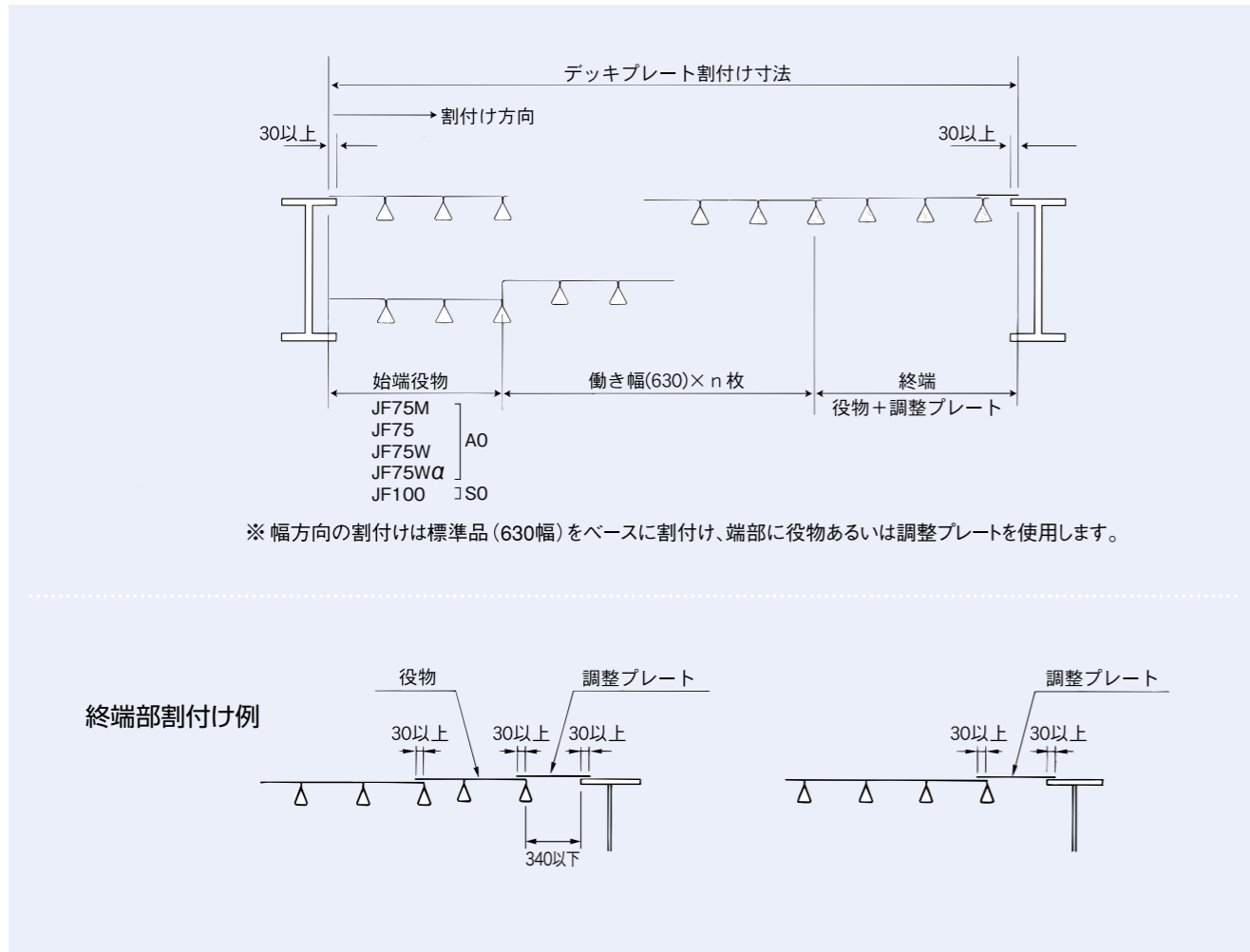
中間支保工を設ける場合の許容スパン表 [施工時作業荷重1,470N/m²] (単位: mm)

標準納まり

3 地中梁・PC梁

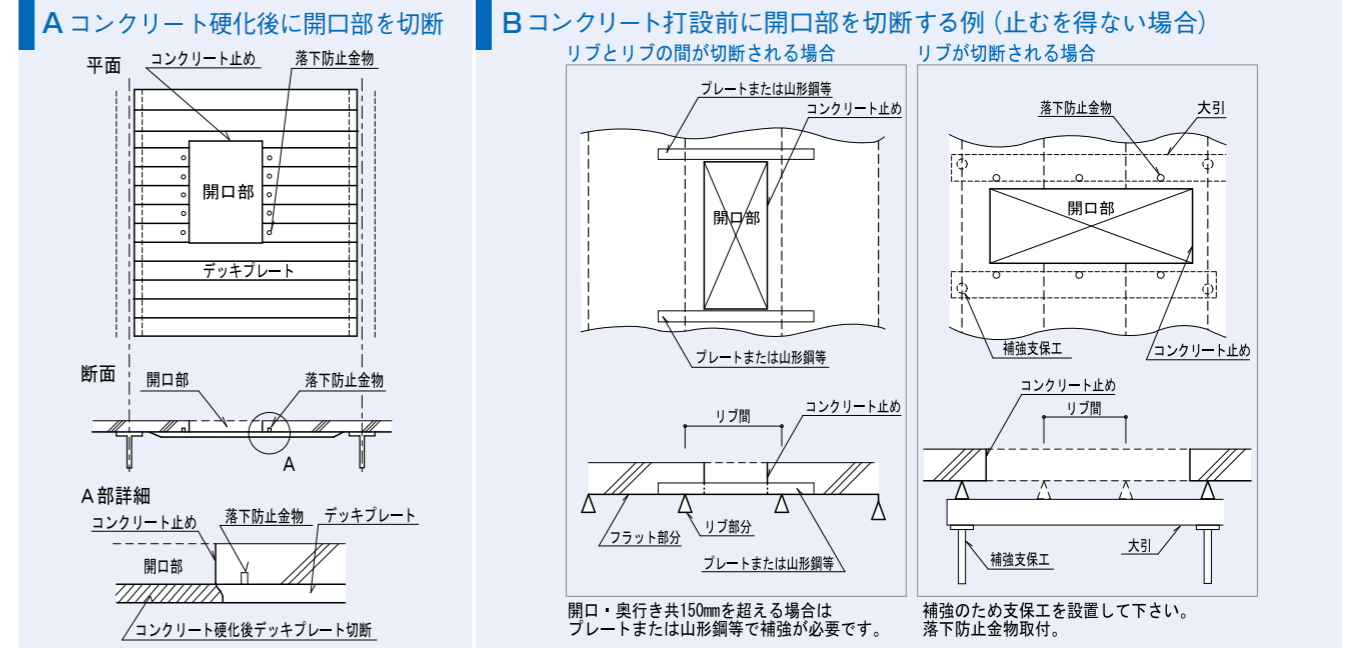


4 幅方向割付け



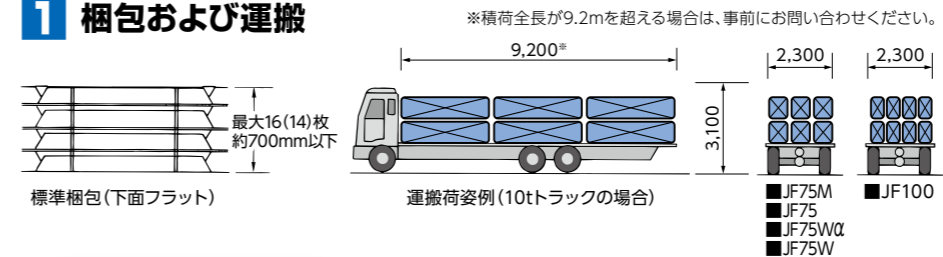
5 開口部処理の例

配線・配管・空調ダクト等の開口部の施工は、予め型枠で囲い、コンクリート打設硬化後にデッキプレートを切断する。開口部の大きさにより、フラットデッキとコンクリートが剥離する恐れがある場合、切断部周辺に「落下防止金物」を取り付ける。

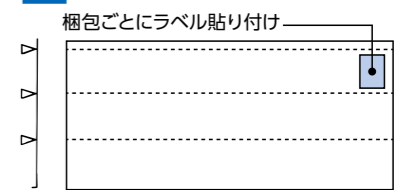


梱包

1 梱包および運搬



2 マーキング

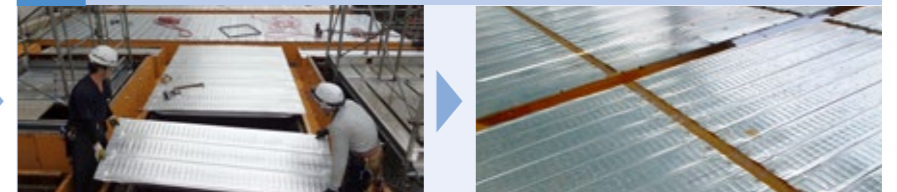


施工工程

1 使用部材搬入 納入材のチェック 荷降ろし(仮置き・揚重)※



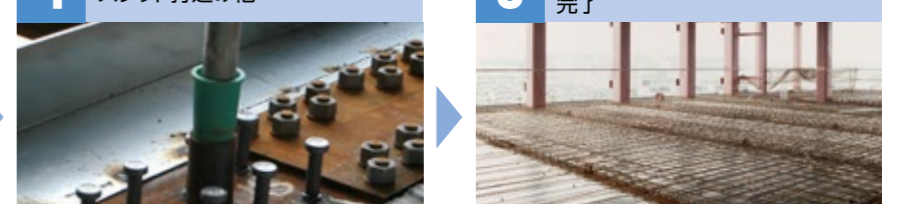
2 デッキプレート敷込み(仮止め) 斜め切断他・調整板取付け



3 固定(本溶接)



4 コンクリート止め スタッド打込み他



5 配筋敷込み コンクリート打込み・養生完了



※デッキ梱包を梁上に仮置きする際、最下部デッキの端部が変形・座屈などしないように十分注意して仮置きしてください。

