# 第6章 すべり係数を変化させた試設計と高いすべり係数の適用による 経済性の評価

#### 6.1 概論

現在,高力ボルト摩擦接合継手の合理化に関して、様々な検討が行われている.合理化方法の1つとして、すべり係数を 0.4 より大きな値を使用する方法もある.これにより、連結板重量やボルト本数(ボルト行数×列数)が低減でき、合理的なボルト継手となる.しかし、これまですべり係数が大きくなることにより、どの程度合理化効果が得られるのかを検討した報告はない.

本章は、高力ボルト摩擦接合継手において、高いすべり係数を適用することによる 鋼橋の合理化効果を明らかにすることを目的としたものである。本章では、まず、す べり係数を 0.4, 0.5, 0.6 と変化させて 2 タイプの橋梁モデルで試設計を行い、どの程 度ボルト本数や連結板重量が低減できるのかを調べた。これらの結果をもとに、積算 上での連結部の工事費用を算出し、経済性の評価を行った。

## 6.2 すべり係数をパラメータとした試設計

### 6.2.1 設計モデルの説明および設計方法

高いすべり係数を適用した場合の合理化効果を調べるため、2 つの設計モデルを対象にこれらを調べることとした. 対象としたモデルは、鈑桁橋(モデル I)と箱桁橋(モデル I)の 2 つである.

表-6.1 と図-6.1 に対象モデルの詳細を示す. モデル I は、ウエブ高 2.7m, 主桁間隔 6.0m の合成床版を有する 3 径間連続非合成鈑桁橋であり、フランジ幅は上下フランジ 820mm の少数主桁橋タイプである. モデル II は、ウエブ高 2.3m, 主桁間隔 6.5m の RC 床版を有する 2 径間連続非合成箱桁橋で、フランジ幅は 2.20m の従来型箱桁橋である.

試設計では、ここでは S10T-M22 ボルトを使用することとし、ボルト継手の計算においては、すべり係数を 0.4, 0.5, 0.6 と変化させた. また、設計法は従来の許容応力度設計法に従った. なお、すべり係数を変化させた場合、部材の材片数や主桁の重量は変わらず、変化するのは連結板重量とボルト本数である.この 2 項目を比較検討し、合理化効果を評価した.

### 6.2.2 試設計の結果

表-6.2 に試設計結果から算出したボルト本数, 孔数および連結板重量算出結果を示す. また, 各モデルにおけるすべり係数 0.4 のときのボルト本数および連結板重量を100%として, すべり係数を変化させた場合の各比率をそれぞれ図-6.2, 6.3 に示す. さらに, 表-6.3 にはウエブにおけるボルト列数と連結板重量の計算結果の一例を示している. なお, 連結部の詳細については, 図-6.5 から図-6.13 に示す.

図-6.2 はボルト本数比率を示したものであるが、すべり係数が高くなることにより

ボルト本数は低減されている.その低減の程度はモデルの違いによる差は若干あり、 そのボルト本数は,μ=0.4 の場合にと比べて μ=0.5 ではモデル I,II ともにも 80%,  $\mu$ =0.6 ではモデル I で 66%, モデル I で 72%となっている. また, 同じモデルであっ てもフランジとウエブによっても違いが生じていた.フランジでは,モデルIよりモ デルⅡの方が若干低減効果が小さかった.これは,モデルⅡの従来箱桁フランジでは リブ間隔が狭く, 合理的なボルト配置ができなかったことによる影響である. 次に, ウエブにおいては表-6.3 に示すように、例えばモデルΙの J2 位置では、μ=0.4 で 5 列であったボルト配置が, μ=0.5 では 4 列, μ=0.6 では 3 列になったことで、比率も 比例して小さくなり、図-6.2に示すように、µ=0.6では全ウエブ本数比率が約 64%に 低減した.多くのウエブ継手部では μ=0.6 で 3 列となったが,J1 では μ=0.6 でも 4 列となるケースも生じた. モデル I では, μ=0.4 で 4 列であったボルト配置が, μ=0.5 では3列、 $\mu$ =0.6では2列になった. しかし、J3のように  $\mu$ =0.6では3列のままであ り,モデルIIにおいて, μ=0.6 での低減効果はモデルIより小さくなる結果となった. なお,ここで示したボルト本数は,各継手位置のすべり耐力を丁度満たしている訳で はなく,実際には,ボルト本数には多少余裕を持っている.これは,ボルト本数は行 数と列数の積で決まるからであり,ボルト行数と列数の関係で,さらに,ボルト本数 が低減される場合も生じる.

図-6.3 には連結板重量比率を示している。フランジにおいて、モデル $\Pi$ ではボルト本数比率と大きな違いはなかったが、モデルIでは低減効果に違いが生じた。これは、飯桁橋であるモデルIのフランジでは、約半分の継手で千鳥配置を採用しており、千鳥配置では連結板形状が長方形でないので、ボルト本数が少なくなっても連結板のネット重量の違いが少なく、その影響でモデルIのフランジでは低減率は小さかった。このため、連結板重量比率は、若干ボルト本数比率より小さい値を示していた。次に、ウエブでは、モデルI, $\Pi$ ともにもボルト本数比率とほぼ同じであった。フランジとウエブを合わせた連結板重量は、 $\mu$ =0.5 を用いればモデルIで 84.4%、モデルI で 81.3%に低減され、さらに、 $\mu$ =0.6 を用いればモデルIで 74.9%、モデルI0 では 73.9%に低減される結果となった。

#### 6.3 経済性の評価

前節では、2 つの橋梁モデルで試設計を行い、全継手部の数量を算出した.本節では、これらの数量から具体的な連結部のボルト施工に必要な工事費(以下、ボルト工事費)を算出し、高いすべり係数を適用することによる経済性の評価を行った.

表-6.4, 6,5 と図-6.4 に積算上の各費用算出結果を示す。これらを算出するにあたり、工場原価については、積算基準  $^{43}$ )に従い箇々の費用を算出し、工事原価については工事積算  $^{44}$ )を用いて算出した。鋼材費については、建設物価  $^{45}$ )を用いて鋼種および板厚ごとの費用を算出した。また、ボルト購入費(以下、ボルト費)は、ボルトメーカ 3 社に対して見積を依頼して費用を算出した。ここでは、3 社の平均値を用いることとし、200 円/本として計算した。

表-6.4,6.5 に示すように、すべり係数が高くなることにより、工事価格は大きく低

減された. 間接費(管理費も含む)を除いた直接費の中で,連結板重量に依存するのは, 鋼材費と製作費であり,ボルト本数に依存するのは, HTB 本締工およびボルト購入費である. 全費用(ボルト工事費)に含まれる製作費の割合が大きいこともあり,低減効果は各モデルともに,表-6.3 で示した連結板重量比率に近い値を示した.ボルト工事費の低減効果は, $\mu$ =0.5 ではモデル I で 186 万円,モデル II で 266 万円であり,さらに, $\mu$ =0.6 ではモデル I で 303 万円,モデル II で 82.8%であり,さらに, $\mu$ =0.6 ではモデル I で 73.0%,モデル II で 75.1%に低減された.

以上のように、すべり係数を高くすることにより、積算上での連結部の施工費用は大きく低減し、鋼橋の経済性が発揮されるものと考えられる.

表-6.1 試設計モデル

	モデルI	モデルⅡ
橋梁形式	連続非合成鈑桁	連続非合成箱桁
径間数	3径間	2径間
支間長(m)	130m(40+50+40)	86.5m(43.25+43.
部材長(m)	10m	12m
ブロック数	11	9
床版	合成床版	RC床版(210mm)
使用鋼材	SM490YB	SM490Y
フランジ幅(上下)	820mm	2200mm
下フランジ幅	26~48mm	14~44mm
下フランジ厚	27~47mm	19~40mm
ウエブ厚	14mm	12mm

表-6.2 ボルト本数および連結板重量算出結果

				<b>モデル</b> I			モデルⅡ		
L			μ≕0.4	μ=0.5	μ=0.6	_μ=0.4	μ=0.5	μ=0.6	
	本	フランジ	3232	2544	2208	6792	5456	4848	
1	数	ウエブ	5200	4160	3328	5280	4224	3872	
ボ		合計	8432	6704	5536	12072	9680	8720	
ルル	7	<b>本数比率</b>	100%	79.5%	65.7%	100%	80.2%	72.2%	
1	重	フランジ	2020	1588	1380	3724	2988	2648	
1	量	ウエブ	2720	2180	1740	2684	2144	1964	
	(kg)	合計	4740	3768	3120	6408	5132	4612	
Ш	1	重量比率	100%	79.5%	65.8%	100%	80.1%	72.0%	
	母	フランジ	3232	2544	2208	6792	5456	4848	
	板	ウエブ	5200	4160	3328	5280	4224	3872	
孔	連結板	フランジ	7376	5808	5056	17276	13832	12352	
数	发	ウエブ	10400	8320	6656	10560	8448	7744	
		合計	26208	20832	17248	39908	31960	28816	
Ш	3	L数比率	100%	79.5%	65.8%	100%	80.1%	72.2%	
連	重	フランジ	7296	6350	6000	10636	8656	7804	
結	量	ウエブ	5680	4600	3720	5840	4736	4364	
板	(kg)	合計	12976	10950	9720	16476	13392	12168	
	重量比率		100%	84.4%	74.9%	100%	81.3%	73.9%	

(注)フィラープレートの重量は、フランジ連結板重量中に含む. フィラープレートの孔数は、フランジ連結板孔数中に含む.

表-6.3 ウェブの連結板重量比較の一例

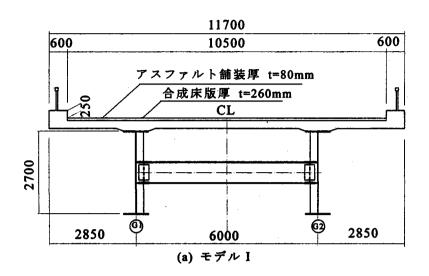
	モデル I					モデルⅡ					
位	摩擦	行>	〈 万川	寸法 (mm)	重量	位	摩擦	行、	<列	寸法 (mm)	重量
置	係数	13,	· / · i	712 (11111)	(kg)	置	係数	7 7	ヘクリ	寸法 (mm)	(kg)
	μ=0.4	26	5	2580×9×780	142.2		$\mu = 0.4$	22	4	2180×9×630	97.0
J1	μ=0.5	26	4	2580×9×630	114.8	J1	μ=0.5	22	3	2180×9×480	73.9
	$\mu = 0.6$	26	4	2580×9×630	114.8		μ=0.6	22	3	2180×9×480	73.9
	$\mu = 0.4$	26	5	2580×9×780	142.2		μ=0.4	22	4	2180×9×630	97.0
J2	$\mu = 0.5$	26	4	2580×9×630	114.8	J3	μ=0.5	22	3	2180×9×480	73.9
	μ=0.6	26	3	2580×9×480	87.5		μ=0.6	22	2	2180×9×330	50.8

表-6.4 モデルIの積算上での連結部の費用の集計結果

		モデル I					
		μ=0.4	μ <b>=</b> 0.5	μ <b>=</b> 0.6			
	鋼材費	¥1,092,512	¥922,032	¥818,502			
	ボルト費	¥1,686,400	¥1,340,800	¥1,107,200			
工場原価	副資材費	¥146,628	¥123,735	¥109,836			
工物が個	製作費	¥3,165,796	¥2,692,324	¥2,405,446			
	間接労務費	¥1,203,002	¥1,023,083	¥914,069			
	工場管理費	¥1,258,205	¥1,070,027	¥956,011			
	HTB本締工	¥873,069	¥705,289	¥588,940			
架設原価	共通仮設費	¥188,932	¥152,624	¥127,446			
	現場管理費	¥277,500	¥224,172	¥187,191			
一般管理費		¥1,342,078	¥1,124,259	¥987,297			
工事価格(合計)		¥11,234,122	¥9,378,345	¥8,201,938			
μ=0.4に対す	価格低減値		¥1,855,777	¥3,032,184			
る低減効果	比率		83.5%	73.0%			

表-6.5 モデルⅡの積算上での連結部の費用の集計結果

		モデルⅡ				
		μ=0.4	μ=0.5	μ=0.6		
	鋼材費	¥1,366,059	¥1,110,434	¥1,008,901		
	ボルト費	¥2,414,400	¥1,936,000	¥1,744,000		
工程店伍	副資材費	¥186,178	¥151,329	¥137,498		
工場原価	製作費	¥4,355,778	¥3,688,862	¥3,419,794		
	間接労務費	¥1,655,195	¥1,401,767	¥1,299,521		
	工場管理費	¥1,731,148	¥1,466,094	¥1,359,160		
	HTB本締工	¥1,245,145	¥990,996	¥890,193		
架設原価	共通仮設費	¥269,449	¥214,451	¥192,637		
	現場管理費	¥395,763	¥314,983	¥282,943		
一般管理費		¥1,828,271	¥1,517,145	¥1,259,647		
工事価格(合計)		¥15,447,386	¥12,792,061	¥11,594,294		
μ=0.4に対する	価格低減値		¥2,655,325	¥3,853,092		
低減効果	比率		82.8%	75.1%		



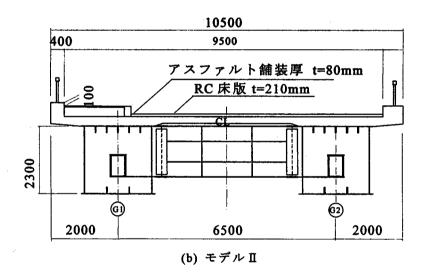
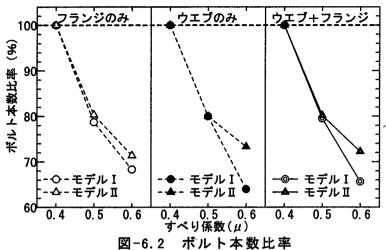
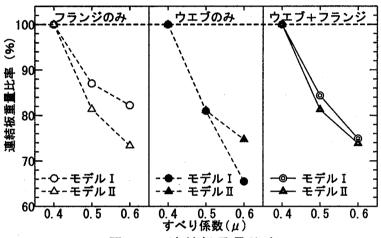


図-6.1 試設計モデル





連結板重量比率 図 6.3

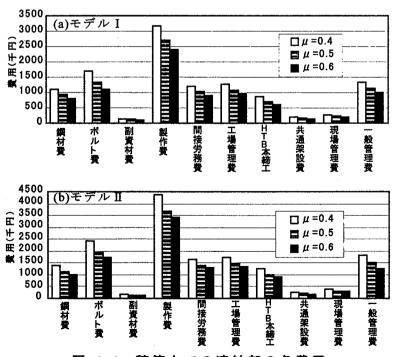


図-6.4 積算上での連結部の各費用

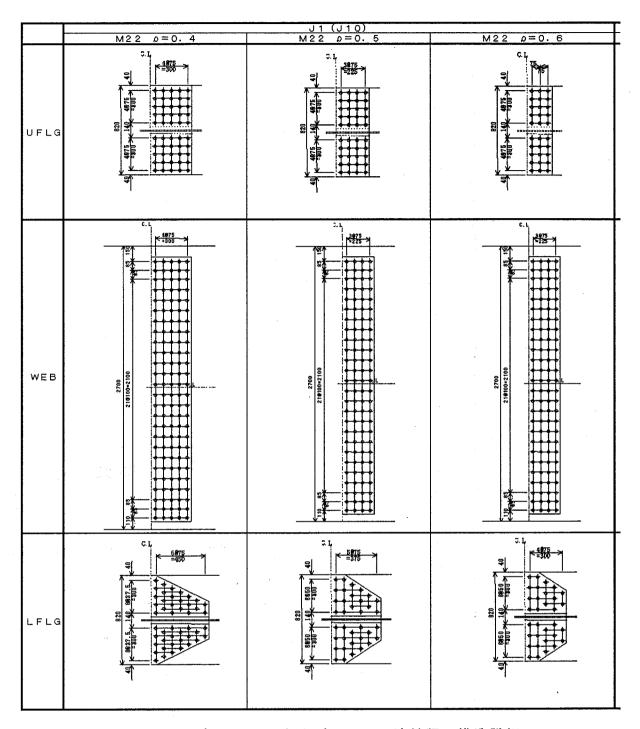


図-6.5 モデル Iの J1 および J10 での連結版の構造詳細

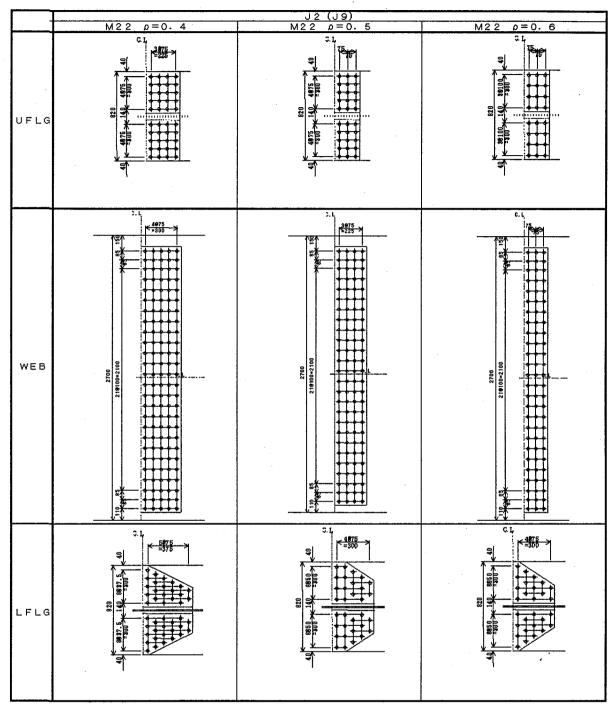


図-6.6 モデル I の J2 および J9 での連結版の構造詳細

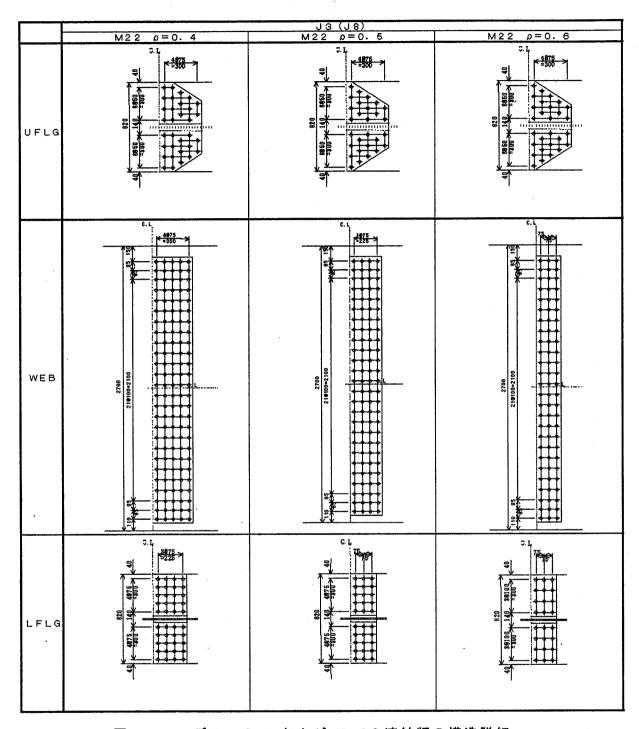


図-6.7 モデル Iの J3 および J8 での連結版の構造詳細

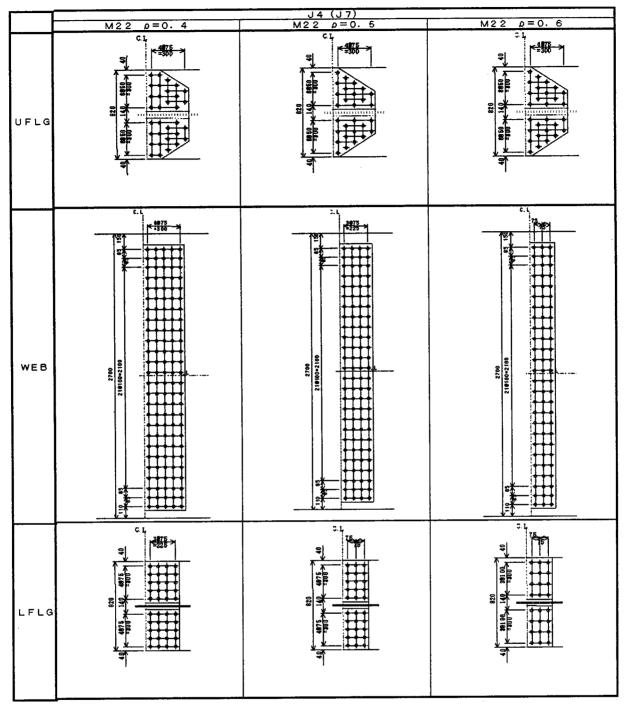


図-6.8 モデル Iの J4 および J7 での連結版の構造詳細

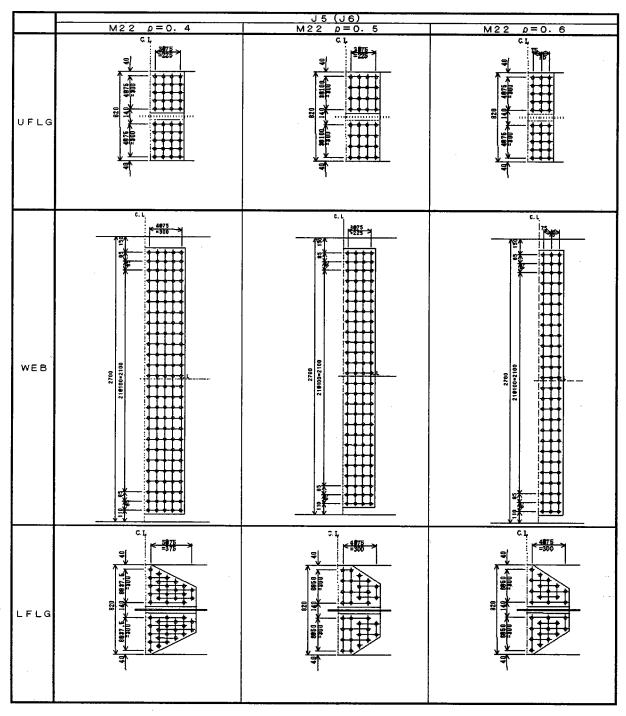


図-6.9 モデル Iの J5 および J6 での連結版の構造詳細

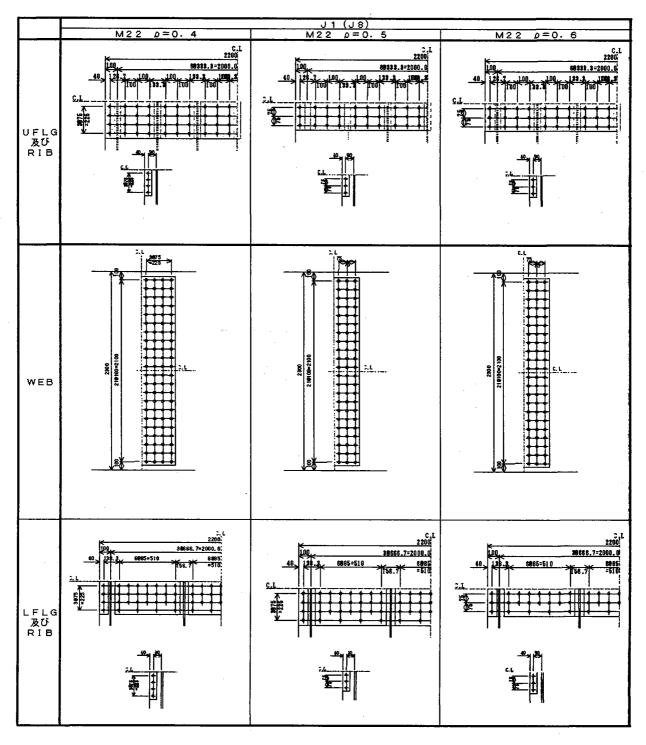


図-6.10 モデル II の J1 および J8 での連結版の構造詳細

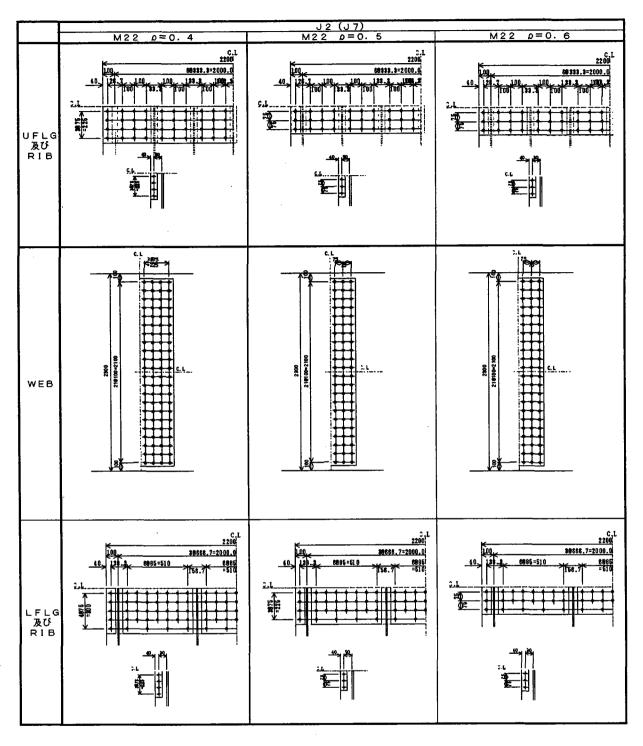


図-6.11 モデル II の J2 および J7 での連結版の構造詳細

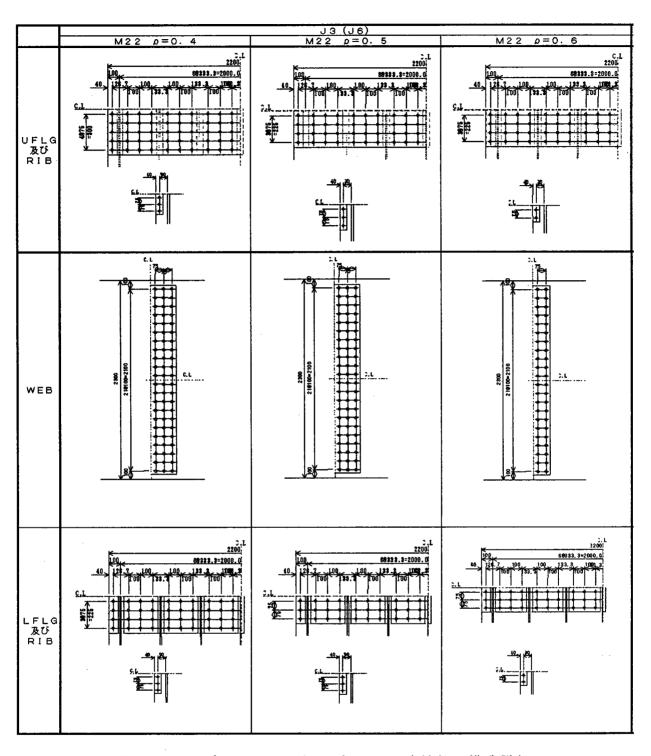


図-6.12 モデル II の J3 および J6 での連結版の構造詳細

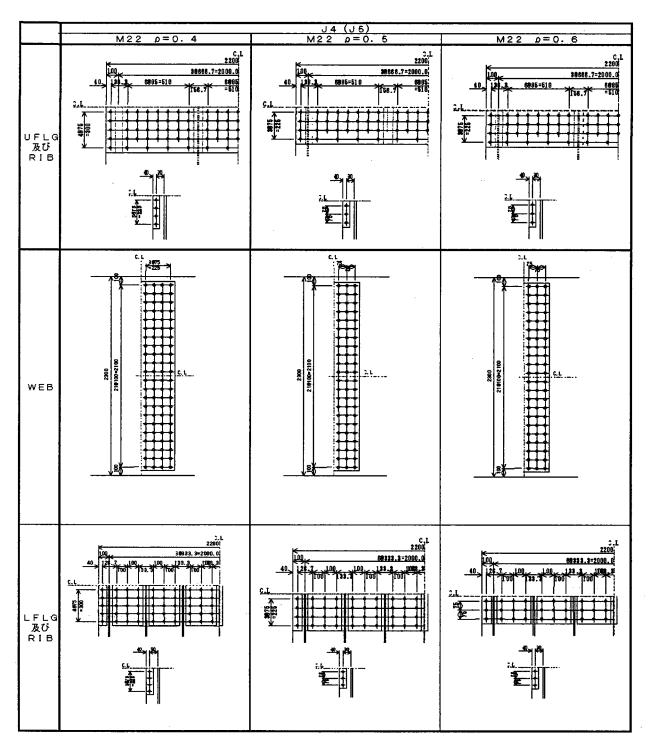


図-6.13 モデル II の J4 および J5 での連結版の構造詳細