

工 事 数 量 総 括 表

工事名	橋梁補修工事（R 7－1）			事業区分		橋りょう長寿命化修繕事業	
				工事区分		橋梁保全工事	
工事区分 / 工種 / 種別 / 細別	規格 等	単位	変更前		変更後		摘 要
			実施数量	計上数量	実施数量	計上数量	
橋梁保全工事【補助費対象】		式	1.0	1			
橋梁補修工		式	1.0	1			
鋼材腐食補修工		式	1.0	1			
橋梁塗替工	剥離剤＋Rc-1, 防食下地, 下塗り, 中塗り, 上塗り	m ²	113.0	113			
	剥離剤＋Rc-1, 防食下地まで	m ²	24.0	24			床版橋面部
床版設置工		橋	1.0	1			
舗装打換工		式	1.0	1			
橋面舗装	車道, 表層	m ²	23.1	23			
舗装版撤去		m ²	23.1	23			
区画線工		式	1.0	1			
橋面防水工		式	1.0	1			
橋面防水工	CSコンパウンド工法 同等工法	m ²	23.1	23			
伸縮装置取替工		式	1.0	1			
伸縮装置取替	MMジョイント型同等品	m	7.6	7.6			
地覆止水工		橋	1.0	1			
支承取替工		式	1.0	1			
支承取替	SR沓(200kNタイプ)同等品	基	10	10			固定+可動
主桁取替工		式	1.0	1			
主桁取替		橋	1	1			
主桁製作		式	1	1			
構造物撤去工		式	1.0	1			
既設橋梁撤去		橋	1.0	1			
運搬処理工		式	1.0	1			
殻運搬・処分	無筋Co・鉄筋Co・As殻	式	1.0	1			支承部,伸縮撤去時,舗装撤去時
濁水運搬・処分	Co構造物切断濁水	式	1.0	1			
既設橋運搬		式	1.0	1			
仮設工		式	1.0	1			
仮設工		式	1.0	1			
橋梁補修用足場工		式	1.0	1			
現場環境安全対策工		式	1.0	1			
交通管理工		式	1.0	1			
交通誘導警備員	昼間	式	1.0	1			
	24時間	式	1.0	1			

工 事 数 量 総 括 表

[illegible]

三念坂橋		橋梁塗装工・床版架設工 計算書									
名 称	計 算 式								単位	数 量	
剥離剤+Rc-Ⅰ 塗装系 防食下地,下塗り,中塗り,上塗り	部材面積										
		使用断面	部材長 (mm)	箇所数 (個)	断面長 (m2/m)	NET (%)	面数	塗装面積 (m2)			
	縦リブ										
		PL 166 × 9	6422	13		100	2	27.72			
		PL 60 × 12	71	26		100	2	0.22			
		PL 60 × 9	1850	26		100	2	5.77			
		PL 60 × 9	1860	13		100	2	2.90			
	横リブ										
		PL 166 × 9	4288	4		100	2	5.69			
		PL 180 × 12	4288	4		100	2	6.17			
		PL 190 × 9	4300	2		100	2	3.27			
	床版										
		PL 4288 × 12	6422	1		100	1	27.54			
	地覆										
		PL × 6	6422	2	1.391	100	1	17.87			
		PL 250 ×	308	4		100	1	0.31			
	防護柵										
		□-125x 75x3.2	6428	2	0.389	100	1	5.00			
		□-100x100x3.2	765	8	0.389	100	1	2.38			
		□- 75x 45x3.2	164	4	0.229	100	1	0.15			
		□- 75x 45x3.2	1900	6	0.229	100	1	2.61			
		PL 50 × 6	620	72		100	2	4.46			
		PL 145 × 6	740	4		100	2	0.86			
	① 一般部面積								112.92		
	控除面積										
		控除面 (mm)	箇所数 (個)	NET (%)	面数	塗装面積 (m2)					
	防護柵										
		125 × 75	4	100	1	0.04					
	100 × 100	8	100	1	0.08						
	75 × 45	20	100	1	0.07						
② 控除面積					0.19						
塗装面積 = ① - ② =								112.73 m ²	m ²	113	
剥離剤+Rc-Ⅰ 塗装系 防食下地まで	部材面積										
		使用断面	部材長 (mm)	箇所数 (個)	断面長 (m2/m)	NET (%)	面数	塗装面積 (m2)			
	床版(橋面側)										
		PL 3800 × 9	6440	1		100	1	24.47			
① 一般部面積								24.47	m2	24	
鋼床版架設工	N = 27.690 床版等								m2	28	
高力ボルト本締工	N = 4.000 × 4.000 × 5.000								本	80	
鋼床版現場溶接工	L = 6.440 = 6.440								m	6	

三念坂橋				計 算 書	
名 称	計 算 式			単位	数 量
塗膜除去工	塗膜剥離剤(参考:パントレ) 1m2当り標準使用量:0.80kg/m2(ロス率含み) 標準使用量×1.07=0.75×1.07=0.80kg/m2 W = 137.200 × 0.80 kg/m2 = 109.760			kg	109.8
	既設塗膜 下塗り : 0.30 kg/m2 W = 137.200 × 0.30 kg/m2 = 41.160			kg	41.2
	中塗り : 0.17 kg/m2 W = 137.200 × 0.17 kg/m2 = 23.324			kg	23.3
	上塗り : 0.14 kg/m2 W = 137.200 × 0.14 kg/m2 = 19.208			kg	19.2
塗膜くず運搬処分工 特別管理産業廃棄物	塗膜剥離剤+既設塗膜 W = 109.76 + 41.16 + 23.32 + 19.21 = 193.450			kg	193.5

表-2・4 外面 用塗装系C

厳しい腐食環境に適用する。
塗替えが容易でない橋梁に適用する。
鋼床版桁に適用する。

出典:鋼道路橋塗装便覧H2.6 (社)日本道路協

塗装系		前 処 理			工 場 塗 装						工 場 塗 装						現 場 塗 装		
		素地調整	プライマー	間 隔	2 次 素地調整	下 塗 り	間 隔	ミ ス ト コ ー ト	間 隔	下 塗 り	間 隔	下 塗 り	間 隔	上 塗 り	間 隔	中 塗 り	間 隔	上 塗 り	
C	1	ブラスト 処理	無機シンク リッチプラ イマー 200g/m ² (15μm)	～ 6ヵ月	ブラスト 処理	無機シン クリッチ ペイント 700g/m ² 75μm	2日 ～ 10日	ミストコ ー ト 160g/m ²	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂MIO 塗料 360g/m ² 60μm		～ 12ヵ月	ポリウレタ ン樹脂塗料 用中塗 140g/m ² 30μm	1日 ～ 10日	ポリウレ タン樹脂 塗料上塗 120g/m ² 25μm		
	2	SIS Sa2.5	無機シンク リッチプラ イマー 200g/m ² (15μm)	～ 6ヵ月	SIS Sa2.5	無機シン クリッチ ペイント 700g/m ² 75μm	2日 ～ 10日	ミストコ ー ト 160g/m ²	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	ポリウレタ ン樹脂塗料 用中塗 170g/m ² 30μm	1日 ～ 10日	ポリウレタ ン樹脂塗料 上塗 140g/m ² 25μm			
	3	SPSS Sd 2 Sh 2	無機シンク リッチプラ イマー 200g/m ² (15μm)	～ 6ヵ月	SPSS Sd 2 Sh 2	無機シン クリッチ ペイント 700g/m ² 75μm	2日 ～ 10日	ミストコ ー ト 160g/m ²	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂MIO 塗料 360g/m ² 60μm		～ 12ヵ月	ふっ素樹脂 塗料用中塗 140g/m ² 30μm	1日 ～ 10日	ふっ素樹 脂塗料上 塗 120g/m ² 25μm		
	4		無機シンク リッチプラ イマー 200g/m ² (15μm)	～ 6ヵ月		無機シン クリッチ ペイント 700g/m ² 75μm	2日 ～ 10日	ミストコ ー ト 160g/m ²	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	エポキシ 樹脂塗料 下塗 300g/m ² 60μm	1日 ～ 10日	ふっ素樹 脂塗料用 中塗 170g/m ² 30μm	1日 ～ 10日	ふっ素樹 脂塗料上 塗 140g/m ² 25μm	

- 1) 工場塗装と現場塗装の間隔が表に示す間隔を超えた場合は、2-4-3「塗装間隔が長期化した場合の処置」により処置する。

2) 塗料使用量 工場塗装:スプレー塗りの場合を示す。
現場塗装:はけ塗りの場合を示す。
- 3) プライマーとミストコートの膜厚は総合膜厚に加えない。

4) 塗装間隔の下限は20℃の場合を示す。気温が低い場合には塗料の乾燥状態を調べ、硬化乾燥していることを確認し塗り重ねを行う。

5) ミストコートは、エポキシ樹脂塗料下塗160g/m²を80g/m²のシンナーで希釈したものを用いる。

素地調整ケレンかす	1m2当り標準質量:40kg/m2 W = 137.200 × 40.00 kg/m2 = 5488.0	kg	5500
-----------	---	----	------

三念坂橋		舗装打換工・橋面防水工 計算書		1 橋当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
(補助対象) 復 旧	表層:密粒度アスファルト t= 65 mm A = 3.800 × 6.070	= 23.066	m ²	23.1	
	撤 去	舗装版とりこわし (アスファルト舗装) t= 65 mm A = 3.800 × 6.070 V = 23.066 × 0.065 W = 1.499 × 2.35 t/m ³	= 23.066 = 1.499 = 3.523	m ² m ³ t	23.1 1.5 3.5
橋面防水工	CSコンパウンド工法 同等工法 A = 3.800 × 6.070	= 23.066	m ²	23.1	
(単独費対象) 復 旧	表層:密粒度アスファルト t= 50 mm A = 2.000 × 5.000 × 2	= 20.000	m ²	20.0	
	撤 去	舗装版破碎 (アスファルト舗装) t= 50 mm A = 2.000 × 5.000 × 2 V = 20.000 × 0.050 W = 1.000 × 2.35 t/m ³ 舗装版切断 L = 5.000 × 2	= 20.000 = 1.000 = 2.350 = 10.000	m ² m ³ t m	20.0 1.0 2.4 10.0
区画線工					
(補助対象) 白色実線	熔融式手動 W=15cm t=1.5mm L = 6.870 + 6.870	= 13.740	m	14	
矢印・記号・文字	15cm換算長 L = 17.000	= 17.000	m	17	
(単独費対象) 白色実線	熔融式手動 W=15cm t=1.5mm L = 4.000 + 4.000	= 8.000	m	8	

三念坂橋		伸縮装置取替工 計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
施工延長	MM-JOINT・DS型 同等品 L = 3.800 × 2 = 7.600	m	7.6		
バインダー	APJ-150 バインダー同等品 W = 7.600 × 12.27 kg/m = 93.252	kg	93.3		
骨材	DS骨材同等品 W = 7.600 × 49.09 kg/m = 373.084	kg	373.1		
骨材(表面散布)	表面散布骨材 W = 7.600 × 2.50 kg/m = 19.000	kg	19.0		
バックアップ材	二次止水機能兼バックアップ材 L = 7.600 = 7.600	m	7.6		
ピン	φ 4.0×100 @300 N = 7.600 × 3.3 本/m = 26	本	26		
ギャッププレート	AL1.0t×W200 L = 7.600 = 7.600	m	7.6		
既設撤去	伸縮装置(鋼製) L = 3.800 × 2 = 7.600	m	7.6		
	コンクリート(有筋) V = 0.400 × 1/2 × (0.045 + 0.100) × 7.600 = 0.220	m ³	0.2		
	W = 0.220 × 2.50 t/m ³ = 0.550	t	0.6		
ガス切断	L = 3.800 × 2 = 7.600	m	7.6		
カッター工	L = 3.800 × 2 = 7.600	m	7.6		
	Co濁水： 7.6 × 0.045 × 0.023 = 0.008	m3	0.01		
地覆止水工	ジョイント繫 JT-40同等品 (W40mm×H70mm) L = 0.250 × 4 = 1.000	m	1.0		
接着剤	スリーダイン502B同等品 W = 1.000 × 0.10 kg/m = 0.100	kg	0.1		

三念坂橋		支承取替工 計算書		1 橋当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
支承本体	SR沓(200kNタイプ)同等品(固定部)				
	N =	=	5	基	5
	SR沓(200kNタイプ)同等品(可動部)				
	N =	=	5	基	5
	参考重量				
沓座モルタル	W = 0.004 × 5 + 0.004 × 10	=	0.060	t	
	固定側 アンカーボルト				
	W = 0.007 × 5 + 0.004 × 10	=	0.075	t	
	可動側 アンカーボルト				
型枠	A1側(固定)				
	V = 0.290 × 0.290 × (0.050 + 0.030) × 5	=	0.034	m ³	
	A2側(可動)				
	V = 0.290 × 0.370 × (0.030 + 0.030) × 5	=	0.032	m ³	
	ΣV = 0.066			m ³	0.1
コンクリート削孔	A1側(固定)				
	A = (0.290 + 0.290) × 2 × 0.050 × 5	=	0.290	m ²	
	A2側(可動)				
	A = (0.290 + 0.370) × 2 × 0.030 × 5	=	0.198	m ²	
	ΣA = 0.488			m ²	0.5
アンカーボルト挿入	φ 35×300				
	N =	=	20	箇所	20
注入材	φ 25×290				
	N =	=	20	本	20
溶接金網	エポキシ樹脂系				
	W = (π / 4 × 0.035 ² × 0.300 - π / 4 × 0.025 ² × 0.290) × 1,200 kg/m ³ × 1.00 × 20 本	=	3.511	kg	3.5
コンクリートはつり (橋台)	A = 0.200 × 0.200 × 5	=	0.200	m ²	
	A2側(可動)				
	A = 0.200 × 0.270 × 5	=	0.270	m ²	
	ΣA = 0.470			m ²	0.5
コンクリートはつり (橋台)	A1側(固定)				
	A = 0.290 × 0.290 × 5	=	0.42	m ²	
	A2側(可動)				
	A = 0.290 × 0.370 × 5	=	0.54	m ²	
	ΣA = 0.960			m ²	1.0
コンクリートはつり (橋台)	A1側(固定)				
	V = 0.290 × 0.290 × 0.030 × 5	=	0.013	m ³	
	A2側(可動)				
	V = 0.290 × 0.370 × 0.030 × 5	=	0.016	m ³	
	ΣV = 0.029			m ³	0.03

三念坂橋		主桁取替工 計算書										1 橋当り																																																																																																																																																																																																																																																								
名 称		計 算 式										単位	数 量																																																																																																																																																																																																																																																							
主桁取替	H-300×300×10×15										本	5																																																																																																																																																																																																																																																								
	N = = 5																																																																																																																																																																																																																																																																			
鋼材質量	A = 0.300 × 6.440 × 5										m ²	9.7																																																																																																																																																																																																																																																								
	= 9.660																																																																																																																																																																																																																																																																			
<table><tr><th colspan="11">1躯体当り</th></tr><tr><th>種別</th><th colspan="5">部材寸法 (mm)</th><th>個数 (個)</th><th>単位質量 (kg/m²kg/m)</th><th>1個当り質量 (kg)</th><th>質量 (kg)</th><th>材質</th><th>ネット率 (%)</th></tr><tr><td colspan="11">主桁</td><td></td></tr><tr><td>H</td><td>300</td><td>×</td><td>300</td><td>×</td><td>10</td><td>×</td><td>15</td><td>6452</td><td>5</td><td>93.000</td><td>600.036</td><td>3000</td><td>SS400</td><td>100</td></tr><tr><td>PL</td><td>110</td><td>×</td><td>12</td><td>×</td><td>270</td><td>20</td><td>94.200</td><td>2.798</td><td>56</td><td>SS400</td><td>100</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>H.T.B</td><td>M</td><td>22</td><td>×</td><td></td><td>90</td><td>80</td><td>-</td><td>0.615</td><td>49</td><td>F10T</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>PL</td><td>300</td><td>×</td><td>22</td><td>×</td><td>320</td><td>10</td><td>172.700</td><td>13.263</td><td>133</td><td>SS400</td><td>80</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="11">合 計</td><td></td></tr><tr><td>H</td><td>SS400</td><td colspan="5">300×300×10×15</td><td>5 個</td><td></td><td>3000</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="11"></td><td></td></tr><tr><td>PL</td><td>SS400</td><td>t=</td><td>22 mm</td><td>10 個</td><td></td><td></td><td></td><td>133</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>PL</td><td>SS400</td><td>t=</td><td>12 mm</td><td>20 個</td><td></td><td></td><td></td><td>56</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="8"></td><td>計</td><td>189</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="11"></td><td></td></tr><tr><td>H.T.B</td><td>F10T</td><td>M22</td><td>×</td><td>90</td><td>80 個</td><td></td><td></td><td>49</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="8"></td><td>計</td><td>49</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="11"></td><td></td></tr><tr><td colspan="8"></td><td>合計</td><td>3238</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>													1躯体当り											種別	部材寸法 (mm)					個数 (個)	単位質量 (kg/m ² kg/m)	1個当り質量 (kg)	質量 (kg)	材質	ネット率 (%)	主桁												H	300	×	300	×	10	×	15	6452	5	93.000	600.036	3000	SS400	100	PL	110	×	12	×	270	20	94.200	2.798	56	SS400	100				H.T.B	M	22	×		90	80	-	0.615	49	F10T					PL	300	×	22	×	320	10	172.700	13.263	133	SS400	80				合 計												H	SS400	300×300×10×15					5 個		3000	kg																	PL	SS400	t=	22 mm	10 個				133	kg						PL	SS400	t=	12 mm	20 個				56	kg														計	189	kg																	H.T.B	F10T	M22	×	90	80 個			49	kg														計	49	kg																									合計	3238	kg				
1躯体当り																																																																																																																																																																																																																																																																				
種別	部材寸法 (mm)					個数 (個)	単位質量 (kg/m ² kg/m)	1個当り質量 (kg)	質量 (kg)	材質	ネット率 (%)																																																																																																																																																																																																																																																									
主桁																																																																																																																																																																																																																																																																				
H	300	×	300	×	10	×	15	6452	5	93.000	600.036	3000	SS400	100																																																																																																																																																																																																																																																						
PL	110	×	12	×	270	20	94.200	2.798	56	SS400	100																																																																																																																																																																																																																																																									
H.T.B	M	22	×		90	80	-	0.615	49	F10T																																																																																																																																																																																																																																																										
PL	300	×	22	×	320	10	172.700	13.263	133	SS400	80																																																																																																																																																																																																																																																									
合 計																																																																																																																																																																																																																																																																				
H	SS400	300×300×10×15					5 個		3000	kg																																																																																																																																																																																																																																																										
PL	SS400	t=	22 mm	10 個				133	kg																																																																																																																																																																																																																																																											
PL	SS400	t=	12 mm	20 個				56	kg																																																																																																																																																																																																																																																											
								計	189	kg																																																																																																																																																																																																																																																										
H.T.B	F10T	M22	×	90	80 個			49	kg																																																																																																																																																																																																																																																											
								計	49	kg																																																																																																																																																																																																																																																										
								合計	3238	kg																																																																																																																																																																																																																																																										
溶融亜鉛めっき	HDZT77 H PL										kg	3189																																																																																																																																																																																																																																																								
	W = 3000 + 189																																																																																																																																																																																																																																																																			
	HDZT49 H. T. B										kg	49																																																																																																																																																																																																																																																								
W = = 49																																																																																																																																																																																																																																																																				

三念坂橋		構造物撤去工 計算書		1 橋当り	
名 称		計 算 式		単位	数 量
既設橋撤去 (吊り)		N = 9.700 + 27.690 = 37.390 主桁 床版等		m2	37
ガス切断		H鋼300*300 10箇所 × 5 = 10.000		箇所	10.0
支承アンカーボルト切断		N = 4.000 × 5.000 (M22) = 20.000		本	20.0
(参考) 撤去重量		N = 3.051 + 4.599 + 0.341 + 0.372 = 8.363 主桁 床版 地覆 防護柵 ※既設床版は2分割可		t	8.4

三念坂橋		付帯工 計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
(単独費対象) 立入り防止柵 舗装版切断	L = 6.000 + 6.000 = 12.000 m			m	12
構造物取壊し	V = 0.600 × 0.200 × 6.000 = 0.720 m3			m3	0.7
立入り防止柵設置	L = 2.000 × 3.000 = 6.000 m			m	6

三念坂橋		仮設工 計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
足場工					
吊足場	既設橋撤去時： TYPE A3 床面シート張り防護 A = 4.300 × 6.500 = 27.950 m ² 足場供用日数： 10 日間 再設置時： TYPE A3 床面シート張り防護 A = 4.300 × 6.500 = 27.950 m ² 足場供用日数： 14 日間	m ²	28		
朝顔	既設橋撤去時： TYPE-B シート張り防護＋板張り防護 A = 4.300 × 6.500 = 27.950 m ² 足場供用日数： 10 日間 再設置時： TYPE-B シート張り防護＋板張り防護 A = 4.300 × 6.500 = 27.950 m ² 足場供用日数： 14 日間	m ²	28		
床面シート張り防護	床版塗替時： A = 13.500 × 11.300 = 152.550 m ² 足場供用日数： 26 日間	m ²	153		
シート張り防護 板張り防護	床版塗替時： 上面 A = 13.500 × 11.300 = 152.550 m ² 側面 A = 13.500 × 4.000 × 2.000 = 108.000 m ² 側面 A = 11.300 × 4.000 × 2.000 = 90.400 m ² 合計 A = 152.550 + 108.000 + 90.400 = 350.950 m ² 足場供用日数： 26 日間	m ²	351		
中段足場	床版塗替時： A = 21.600 × 0.800 = 17.280 m ² 足場供用日数： 26 日間	m ²	17		
湿式塗膜剥離剤工法用 養生設備工	床版塗替時： 上面 A = 13.500 × 11.300 = 152.550 m ² 下面 A = 13.500 × 11.300 = 152.550 m ² 側面 A = 13.500 × 4.000 × 2.000 = 108.000 m ² 側面 A = 11.300 × 4.000 × 2.000 = 90.400 m ² 合計 A = 152.550 + 152.550 + 108.000 + 90.400 = 503.500 m ² 足場供用日数： 26 日間	m ²	504		
現場環境安全対策工	環境対策資機材 負圧集塵装置 真空掃除機 セキュリティルーム エアーシャワー 安全衛生保護具 呼吸保護具 化学防護服 化学防護靴カバー 防護手袋	1 式 1 式	式 式		
参考：橋梁架設工事の積算（日本建設機械施工協会）					

三念坂橋		仮設工 計算書		1 橋当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
現場環境安全対策工	作業用受台設置・撤去	1 式	式	1	
	上段 L = 6.500 + 4.300 + 6.500 + 4.300 + 4.300 = 25.9 m				
	下段 L = 6.500 + 4.300 + 6.500 + 4.300 + 4.300 = 25.9 m				
	合計 25.9 + 25.9 = 51.8 m	m		52	
	W = 51.8 × 170 kg/m H鋼 H594	= 8.8 t	t	8.8	
養生材・保護具 廃プラ	1m2当り標準質量:1.5kg/m2(保護具含む)				
	W = 503.500 × 1.50 kg/m2	= 755.3	kg	800	
	フレコンパック 1m3当たり100kg		m3	8.0	