計 上 数 量 総 括 表

P1橋脚 計上数量総括表 (1/2)

香脚工	作業土工 自立式土留掘削 既製杭工	部 床掘り A 領域 H≤5m 埋戻し 種別 B 基面整正 土砂運搬 残土処理 鋼管杭 φ800 (杭1本当り) 鋼管重量	砂・砂質土 SKK400,t=14 SKK400,t=9	m³ m³ m² m² m² m³	752. 6 487. 2 83. 4 0. 0	750 490 80 0	L = 45.0 n
	自立式土留掘削	埋戻し 種別 B 基面整正 土砂運搬 残土処理 鋼管杭 φ800 (杭1本当り)	SKK400 , t=14	ル m ² m ³	487. 2 83. 4 0. 0	490 80 0	L = 45.0 n
		埋戻し 種別 B 基面整正 土砂運搬 残土処理 鋼管杭 φ800 (杭1本当り)	SKK400 , t=14	ル m ² m ³	487. 2 83. 4 0. 0	490 80 0	L = 45.0 n
	既製杭工	基面整正 土砂運搬 残土処理 鋼管杭 φ800 (杭1本当り)		m ² m ³	83. 4	80	L = 45.0 n
	既製杭工	土砂運搬 残土処理 鋼管杭 φ800 (杭1本当り)		m ³	25	0	L = 45.0 n
	既製杭工	鋼管杭 φ 800 (杭1本当り)		本	25		L = 45.0 r
	既製杭工	(杭1本当り)				25	L = 45.0 r
	以製机工	(杭1本当り)				25	L = 45.0 r
		(杭1本当り)				25	L = 45.0 i
				kg			
				kg			
			SKK400 , t=9		1 626		L = 6.0 1
					5 104		L = 29.0 r
			SKK400 , t=9	11	1 760		L = 10.0 r
		I					
	I				0.400		
		鋼管重量(合計)	0= 1:	11	8 490	212.2	() == 1== 4
		8.49 t ×	25 本	=	212. 3	212. 3	(t)現場取卸
		付属品					
		ズレ止リング溶接		m	4. 9		
		杭頭補強鉄筋					
		D35	SD345	kg	464	0.46	
		D13	SD345	IJ	49	0.05	
		(合計)		11	513	0. 51	
		中詰コンクリート	$\sigma_{\rm ck}$ =30 N/mm ²	m^3	0. 7		
		掘削積込残土					
		粘性土		\mathbf{m}^3	0.0		全体数量
		砂質土		11	352. 0		11
		(合計)		11	352	350	
	橋台躯体工						
)	基礎材 RC-40	t = 200mm	m^2	83. 4	83	17.0 m ³
		22,70,11	2 20 0 mm		50. 1	30	2
		均し型枠	t = 100mm	11	3. 9	4	
		均しコンクリート	$\sigma_{\rm ck}$ =18 N/mm ²	11	83. 4	83	8.0 m ³
			(t=100mm)				

P1橋脚 計上数量総括表 (2/2)

工 種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
香脚工												
	P1橋脚躯	体工										
			躯体コンクリ		0.0	2 2	3		10.5	011		
			1 次	底版	σ _{ck} =30				10. 7	211		
				柱	σ _{ck} =24	N/mm ⁻	"	<u>'</u>	98.8	99		
				パラペット	"				1 4	1.0		
				/\	II.		JJ		1. 4	1.0		
				合計			IJ	3	10. 9	311		
			鉄筋									
			1次	D10	SD345		kg		_	_	(t)	
			1 1/1	D13	JJ JJ		II		_	_	(t)	
				D16~D25	IJ]]	14 5	87	14. 59	(t)	
				D29~D32	11]]	9 4		9. 47	(t)	
				D35	IJ		11		-	_	(t)	
				D38	IJ		IJ	9 8	56	9. 86	(t)	
				合計			11	33 9	13	33. 91	(t)	
			機械継手									
			1次	D38+D38			ヶ所		39	39		
			躯体型枠									
			1 次		一般型	枠	m^2		88. 3	88		
				柱	"		11	1	10.8	111		
					合板円刑	 多型枠			6. 2	6		
				パラペット	IJ		11		2. 6	3		
				合計			II.	2	07. 9	210		
			コンクリート保	護塗装			m^2		0.0	-		
			支承箱抜									
				一般型枠			m²		0. 5	1		
			円筒	型枠 φ300			m		22. 0	22		
			支保工	パイプサポート			空m ³		_	_		
			h≦30m	くさび結合	W≦40k	N/m^2	11	,	_	_		
					40kN/m ² < W	$\leq 80 \text{kN/m}^2$	11		15	20		
			足場	手摺先行型枠組足場	H≦30m			2	91	290		

P2橋脚 計上数量総括表 (1/2)

エ	種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘 要
橋脚工	•											
		作業土工										
		自立式土	二留掘削部		A 領域 H≦5m		〔土	m^3	59	5. 2	600	
				埋戻し	種別 B	土砂		"		9. 1	410	
				基面整正				m ²		6.0	60	
				土砂運搬	残土処理	L=5.0km	以下	m ³	14	0.6	140	
		既製杭工	· -									
				鋼管杭				本	1	.6	16	L = 45.0
				(杭1本当								
				鋼管重量		SKK400			1 62			L = 6.0
					中杭	SKK400			5 10)4		L = 29.0
					下杭	SKK400	, t=9]]	1 76	0		L = 10.0
				鋼管重量				"	8 49			
				8. 49	t ×	16	本	=	13	5.8	135.8	(t)現場取卸
				付属品								
				ズレ止リ	ング溶接			m		4.9		
				杭頭補強	鉄筋							
				D32		SD345		kg	35	55	0.36	
				D13		SD345		"	4	6	0.05	
				(合計)]]	40)1	0.41	
				中詰コン	クリート	σ _{ck} =30	$\mathrm{N/mm}^2$	m^3		0. 7	1	
				掘削積込	残土							
				粘性土				m^3	18	86.8	190.0	全体数量
				砂質土				"	20	14. 2	200.0	IJ
				(合計)		L=5.0km	以下]]	39)1	390.0	
		橋脚躯体	 :工									
				基礎材	RC-40	t = 20	Omm	m^2	5	6.0	56	11.0 m ³
										-		
				均し型枠		t = 10	Omm	11		3. 2	3	
				均しコンクリ゙	- h	σ _{ck} =18	N/mm ²	"		66. 0	56	6.0 m ³
				~ C-177	T'			"	٤	, U . U	50	0. U III
						(t=10	Umm)					

P2橋脚 計上数量総括表 (2/2)

工 種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
喬脚工												
	P2橋脚躯	体工										
			躯体コンクリ			, 9	3					
			1 次	底版	σ _{ck} =30	N/mm ²	m ³	126	5. 9	127		
				47-	0.4	N / 2	3	100		100		
				柱	σ _{ck} =24	N/ mm	m^3	183	5. Z	183		
				.0=.0.1					0	1		
				パラペット	"		"		. 3	1		
				落橋防止装置	11		11	Č	5.0	5		
				合計			11	316	5. 4	316		
			鉄筋									
			1次	D10	SD345		kg			0.000	(t)	
				D13	IJ		11	24	ŀ	0.02		
				D16~D25	11		11	18 847	7	18. 85	(t)	
				D29~D32	11		11	5 728	3	5. 73	(t)	
				D35	11		11	_		-		
				D38	11		11	_		-		
				合計			11	24 599)	24. 60		
			機械継手									
			1次				ケ所			-		
			躯体型枠									
			1 次	底版	一般型	枠	m^2	65	5. 5	66		
				柱	11		"	148	3. 3	148		
					合板円冊	/型枠	"	(5. 9	7		
				落橋防止装置	一般型	枠	11	11	. 3	11		
				パラペット	IJ		11	ć	8. 6	4		
				合計			IJ	238	6. 6	240		
			コンクリート保	護塗装			\mathbf{m}^2	51	. 5	52		
			支承箱抜									
				一般型枠			\mathbf{m}^2	(). 6	1		
			円筒	型枠 φ250			m	19	0. 0	19		
			支保工	パイプサポート	W≦40k	N/m^2	空m ³	_		_		
				くさび結合			11	_		-		
					$40 \text{kN/m}^2 < \text{W} \le$	$\leq 80 \text{kN/m}^2$	11	17	,	20		
			足場	手摺先行型枠組足場	H≦30m		掛m2	301		300		

P3橋脚 計上数量総括表 (1/2)

エ	種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘要
橋脚工			_									
		作業土工		させん	. Amil N ca	かい かいだ	÷ 1.	m^3	0.0	0.7	0.40	
		目立式	土留掘削部		A 領域 H≦5m 種別 B	炒•炒貨	<u> </u>	m //		8. 7 3. 4	340 210	
				基面整正	1里刀!,D			m ²		9. 9	50	
					残土処理	レキ質土、粘 砂及び砂質:	i性土、 +	m ³		1. 6	100	
				110 12101	// = -	L=5. 0km						
		場所打机	江									
				場所打杭	$\phi 1500$			本		4	4	L = 47.5 t
				(杭1本当	áり)							
				D16~D25		SD345		kg	5 83	5	5. 84	
				D35		SD345		"	3 90	5	3. 91	(t)
				合計]]	9 74	0	9. 74	
				FB]]		5	0.11	
												呼強度
				コンクリート		σ ck=24	N/mm2	m^3	8	3. 9	84	σck=30 N/mm2
				83. 9	m3 ×	4 本	ξ	=	33	5. 6	336	m3
				掘削積込	残土							
				粘性土				m ³		0.0		全体数量
				砂質土				"		2. 0	350	"
				(合計)				"	35	2	350	
		橋台躯体	立工									
		•		基礎材	RC-40	t = 200)mm	m^2	4	9.9	50	10.0 m ³
				均し型枠		t = 100)mm	"		3. 0	3.0	
				均しコンクリー	-}	σ _{ck} =18	$\mathrm{N/mm}^2$	"	4	9. 9	50	5.0 m ³
						(t=100	Omm)					

P3橋脚 計上数量総括表 (2/2)

工 種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
喬脚工												
	P3橋脚躯	体工										
			躯体コンクリ			/ 2	3					
			1 次	底版	σ _{ck} =24	N/mm ²	\mathbf{m}^3	10	1.9	102		
				 柱	94	N /2	\mathbf{m}^3	G	4. 9	65		
				仕	σ _{ck} =24	N/ IIIII	m	О	4.9	69		
				パラペット	,,]]		0.8	1		
				落橋防止装置	"		"		0.0	0		
				洛惝奶业表直	"		"		0.0	0		
				合計			11	16	7. 6	168		
			鉄筋									
			1次	D10	SD345		kg			0.00	(t)	
				D13	IJ		11	_		0.00		
				D16~D25	11		11	6 59	0	6. 59	(t)	
				D29~D32	"]]	5 66	0	5. 66	(t)	
				D35	"		11	7 21	0	7. 21	(t)	
				D38	"		11	_				
				合計			11	19 46	0	19. 46	(t)	
			機械継手									
			1次				ヶ所	_		_		
			躯体型枠	!								
			1 次	底版	一般型	枠	\mathbf{m}^2	5	6. 1	56		
				柱	"]]	9	0.5	90		
					合板円刑	 「型枠	11		7. 2	7		
				落橋防止装置	一般型	枠	11	_		_		
				パラペット	IJ		11		2. 0	2		
				合計			11	15	5.8	156		
			コンクリート保	護塗装			\mathbf{m}^2		0.0	0		
			支承箱抜									
				一般型枠			m^2		0.4	0		
			円筒	型枠 φ250			m	1	4. 7	15		
			支保工	パイプサポート	W≤40k	N/m^2	空m ³	_		-		
				くさび結合			11	_		-		
					$40 \mathrm{kN/m}^2 < \mathrm{W}$	$\leq 80 \text{kN/m}^2$	11	_		-		
			足場	手摺先行型枠組足場	H≦30m		掛m2	15	1	150		

ブロック積撤去・復旧工 計上数量総括表 (1/1)

工 種	種 別	細別	規格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
撤去工									
ブロック積撤去	土工								
		床堀		m3	18.	2	20		
		コンクリート 取壊し		m3	12.	2	12		
		ガラ処分		m3	12.	2	12		
				t	28.	7	29		
		ガードパイプ		m	16.	0	16		
復旧工									
	土工	埋戻し		m3	24.	8	20		
		盛土		m3	30.	6	30		
	小口止め工	型枠		m2	4.	3	4		
		コンクリート		m3	3.	1	3		
		目自材 エラスタイト	t=10mm	m2	1.	6	2		
									_
						_			_

P1橋脚 計上数量総括表 (1/1)

工種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
仮設工												
	土留・仮	締切工										
	, , , ,,		鋼矢板	鋼矢板IV型	L=10. 50	Om	枚	130		130		
				CIVコーナー	L=10. 50		枚	4		4		
				1	IV型		kg	103.			W=76.]	kg/m
					CIVコー	ナー	"		192		W=76. (
					合計]]	107.			仮設材	
	交通管理	 費										
			交通誘導	警備員A			式	1		1		
共通仮設費												
	運搬費											
			重機械分	解組立運搬								
				中堀機	100t超~150t	以下	口	1		1		
				クローラクレーン系	35t超~80t	以下	回	2		2	打込·	別抜
			仮設材運	 搬費								
			鋼矢板				t	107.	1	107. 1		

P2橋脚 計上数量総括表 (1/1)

工 種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
仮設工												
	土留・仮	反締切工										
			鋼矢板	鋼矢板IV型	L=11. (000m	枚	118		118		
				CIVコーナー			枚	4		4		
					IV型		kg	98.	778		W=76.	1kg/n
					CIV =-	ーナー]]		344		W=76.	
					合計]]	102.	1	102. 1		
	交通管理	里費										
			交通誘導	警備員A			式	1		1		
共通仮設費												
	運搬費											
			重機械分	解組立運搬								
					100t超~15	0t以下	回	_		_		
				クローラクレーン系				_			打込・	引抜
				, ,, ,, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,							77.0	31400
			仮設材運	 搬費								
			鋼矢板				t	102	1	102. 1		
			2717710	11 1				102		102.1		
			 									
			 									
			<u>I</u>		<u>I</u>		<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>		

P3橋脚 計上数量総括表 (1/1)

工種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	設計 計上数量	摘 5	要
仮設工	土留・個	反締切工										
			鋼矢板	鋼矢板Ⅲ型	L=10	. 000m	枚	1	08	108		
				CⅢコーナー		. 000m	枚.		4	4		
					Ⅲ型 CIII ¬	ーナー	kg #		54. 800 2. 500		W=60.0kg/ W=62.5kg/	
					合計		"		57. 300	67.3	仮設材運	
	交通管理	里費										
			交通誘導	警備員A			式		1	1		
共通仮設費	運搬費											
	建加其		重機械分	解組立運搬								
				シュレーショント゛リル	20t以 ⁻	F	口		_	_		
				クローラクレーン系	35t超~	80t以下	回		1	1	打込・引扨	Ī
				H-								
			仮設材運						C7 0	67.0		
			鋼矢板				t		67.3	67. 3		

ブロック積撤去・復旧工 計上数量総括表 (1/1)

工 種	種 別	細別	規格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
撤去工									
ブロック積撤去	土工								
		床堀		m3	18.	2	20		
		コンクリート 取壊し		m3	12.	2	12		
		ガラ処分		m3	12.	2	12		
				t	28.	7	29		
		ガードパイプ		m	16.	0	16		
復旧工									
	土工	埋戻し		m3	24.	8	20		
		盛土		m3	30.	6	30		
	小口止め工	型枠		m2	4.	3	4		
		コンクリート		m3	3.	1	3		
		目自材 エラスタイト	t=10mm	m2	1.	6	2		
									_
						_			_

仮設道路(市道梅の木16号線) 改良工計上数量総括表 (1/1)

工 種	種別	細別	規格	単位	数	量	設計 計上数量	摘	要
土工									
	掘削			m³	404		400		
	埋戻			m ³	124		120		
	生庆			111	124		120		
舗装工	車道舗装	路盤工 t=20cm	再生骨材RC-40	m ³	1004.	0	1,000		
	十足 加汉	рц <u>т.</u> д. с 200m	11 1 H W 10	m	1001.	0	1,000		
取り壊し工									
収り扱し工	車道舗装	アスファルト舗装	t=5cm	m³	925		930		
									-
									-

数量集計表

橋梁下部(P1,P2,P3橋脚)

実 施

(参考資料)

宮城県道路公社

レベル1(工事区分) 橋梁下部

レベル2(工種) RC橋脚工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数 量 区 分		合計	P1橋脚	P2橋脚	P3橋脚		内訳数量表 別紙	備	考
作業土工			式	m3										
	床掘り		m3	m3	合 計		1,686.5	752.6	595.2	338.7				
					オープン掘削部 H≦5m	砂•砂質土	0.0						H:施工基面から	の深さ
						粘性土	0.0							
					自立式土留掘削部 H≦5m	砂•砂質土	1,686.5	752.6	595.2	338.7			H:施工基面から	の深さ
						粘性土	0.0							
			m2	m2	合 計		189.3	83.4	56.0	49.9				
					基面整正		189.3	83.4	56.0	49.9				
			m2	m2	合 計		379.5	105.3	148.8	125.4				
					As舗装撤去		379.5	105.3	148.8	125.4				
	埋戻し		m3	m3	合 計		1,109.7	487.2	409.1	213.4				
					埋戻し種別B 土砂		1,109.7	487.2	409.1	213.4				
					岩塊・玉石混じり土		0.0							
既製杭工			式	本			0.0							
	鋼管杭	[鋼管杭(杭径)、鋼管長さ(杭	本	本	合 計		41	25	16	0				
		φ 800			パイルハンマエ		0					別紙-2(1)		
					中掘工		41	25	16			別紙-2(1),4		
					鋼管ソイルセメント杭工		0					別紙-2(2)		
場所打杭工			式	本			0							
	場所打杭	[杭径、杭長(設計長)]	本	本	合 計		4	0	0	4				
		φ 1500			リバースサーキュレーションエ		4			4		別紙-3(1)		
	掘削土処理		m3	m3	合 計		352.0	0.0	0.0	352.0				
					レキ質土、粘性土、砂及び砂質土		352.0			352.0				
					岩塊·玉石、軟岩		0.0							
					硬岩、中硬岩		0.0							

レベル1(工事区分) 橋梁下部

レベル2(工種) RC橋脚工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル	レ5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数 量 区 分	合計	P1橋脚	P2橋脚	P3橋脚		内訳数量表 別紙	備	考
橋脚躯体工				式			0.0							
	基礎材	[砕石規格、射	敦厚]	m2	m2	合 計	189.3	83.4	56.0	49.9				
		t = 200 mm					189.3	83.4	56.0	49.9				
							0.0							
	均しコンクリート	[コンクリート	規格、敷厚]	m2	m2	合 計	189.3	83.4	56.0	49.9				
		t = 100 mm.	σ ck=18 N/mm²				189.3	83.4	56.0	49.9		1-9		
							0.0							
	コンクリート	[コンクリート	規格]	m3	m3	合 計	794.9	310.9	316.4	167.6				
		1次,σck=30	N/mm ²			底版 σck=30 N/mm ²	337.6	210.7	126.9					
		1次,σck=24				底版 σck=24N/mm²	101.9			101.9				
		7,7				柱	346.9	98.8	183.2	64.9				
						落橋防止装置	5.0		5.0					
						台座	3.5	1.4	1.3	0.8				
		[コンクリート	規格	m3	m3	승 하	2.0	0.0	2.0	0.0				
		上部工施工,	σ ck=24 N/mm²			落橋防止装置	2.0		2.0					
	鉄筋	[鉄筋材料規	格•径]	t	kg	合 計	77,972	33,913	24,599	19,460				
		SD345	D10				0							
		1次	D13				24		24					
			D16~D25				40,024	14,587	18,847	6,590				
			D29~D32				20,858	9,470	5,728	5,660				
			D35				7,210			7,210				
			D38				9,856	9,856						
		[鉄筋材料規	格•径]	t	kg	合 計	667	0	667	0				
		SD345	D10				0							
		上部工施工	D13				21		21					
			D16~D25				0							
			D29~D32				646		646					
		-			箇所	음 計	39	39	0	0				
						機械継手 D38+D38	39	39						
						D41+D41	0							
						D51+D51	0							

レベル1(工事区分) 橋梁下部

レベル2(工種) RC橋脚工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数 量 区 分		合計	P1橋脚	P2橋脚	P3橋脚		内訳数量表 別紙	備	考
	型枠		m2	m2	合計		599.3	207.9	235.6	155.8				
					底版 一般型枠		209.9	88.3	65.5	56.1				
					柱 一般型枠		349.6	110.8	148.3	90.5				
					合板円形型枠		20.3	6.2	6.9	7.2				
					落橋防止装置 一般型枠		11.3		11.3					
					台座 一般型枠		8.2	2.6	3.6	2.0				
		土部工施工	m2	m2	合計		5.6	0.0	5.6	0.0				
					落橋防止装置 一般型枠		5.6		5.6					
	支保		空m3	空m3	合 計		32	15	17	0				
					くさび結合支保工 h≦30m	w≦40kN/m2	0						h:最大設置高、w	:支保耐力
						40kN/m2 <w≦ 80kN/m2</w≦ 	32	15	17			-		
	足場		掛m2	掛m2	合 計		743	291	301	151				
					手摺先行型枠組足場H≦30m		743	291	301	151			H:平均設置高	
					30m <h< td=""><td></td><td>0</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></h<>		0							
	コンクリート塗装		m2	m2	승 하		59.6	0.0	59.6	0.0				
		1次施工					51.5		51.5					
		上部工施工					8.1		8.1					_
	支承箱抜	一般型枠	m2	m2	合計		1.5	0.5	0.6	0.4				
							1.5	0.5	0.6	0.4				
							0.0							
		円筒型枠	m	m	合計		55.7	22.0	19.0	14.7				
					φ150		0.0							
					ϕ 250		33.7		19.0	14.7				
					φ 300		22.0	22.0						

<u>1-9 均しコンクリート 数量表</u>

コンクリート規格、敷厚	ī. <u>2.</u>				511.9	<u>m2当り</u>	
項目	規格	数 量 区 分	単 位	数	量	備	考
				全 体	1m2当り		
コンクリート	[コンクリート規格]		m3	51.1	0.1		
型枠			m2	27.1	0.05		

橋梁下部 ——118—

内訳数量表1

	均しコンク	7リート		均しコンクリート型枠	
	m3	m2		m2	
—A1		8.3	83.4		3.9
P1		8.3	83.4		3.9
P2		5.6	56		3.2
P3		5	49.9		3
P4		-5	49.9		3
— P5		-5	49.9		3
- P6		5.6	56		3.2
A2		8.3	83.4		3.9

橋梁下部 —129—

(1)鋼管杭

				_	上 枋	t	ı	中 枋	t	-	下标	រៃ		計							材	ī 1 4	と当	Ŋ						杭
工種	種別	杭径	材質													端部	端部	杭	中詰	中詰	ズレ	ズレ	現場	(丸	つ	鉄筋	ズレ止	その	総
				板厚	杭長	質量	板厚	杭長	質量	板厚	杭長	質量	板厚	杭長	質量	補強	補強	頭	コンク	コンク	止め	止め	円周)	蓋	IJ	溶接	リング	他付	本
																バン	溶接	鉄	リート	リート	リング	ストッ	溶接	補強	質	金	長	溶接	属品	数
																ド	長	筋		種類	質量	パー	部材	材	量	具		長		
A 1橋台		φ800		mm	m	J	mm	m 07.5	Ŭ	mm		kg 1760			Ŭ	kg	m	kg 507		N/mm2	kg	個	kg	kg	kg	kg	m	m 4.9	kg	· 1
AII信口		ψουυ		12	0	1398	9	27.0	4840	9	10	1700		40.0	7998	12.1	9	307	0.7	24	11.1	0						4.8		2 5
A 2橋台		φ 800		14	6.5	1762	9	30	5280	9	10	1760		46.5	8802	72.1	5	507	0.7	24	11.1	6						4.9		2 5
P1橋脚		φ800		14	6.0	1626	9	29.0	5104	9	10.0	1760		45.0	8490	72.1	5	513	0.7	30	11.1	6						4.9		25
P2橋脚		φ 800		14	6.0	1626	9	29.0	5104	9	10.0	1760		45.0	8490	72.1	5	401	0.7	30	11.1	6						4.9		16
P 6橋脚		φ800		13	7.5	1890	9	28.5	5016	9	10.0	1760		46.0	8666	72.1	5	401	0.7	30	11.1	6						4.9		16

- 注) 1.継ぎ杭の場合は合わせて1本として算出する。
 - 2.杭径、長さごとに集計する。
 - 3.端部補強材の溶接長は、杭先端に補強バンドを溶接する場合に算出する。
 - 4.現場円周補強材には、裏当てリング及びストッパーが含まれる。
 - 5.補強材には、十字、二十字、井桁の種類を記入する。
 - 6.杭頭鉄筋の鉄筋量は鉄筋規格・径別に集計する。
 - 7.鉄筋溶接長は、杭外周に補強鉄筋を溶接する場合に算出する。
 - 8.ズレ止めリングの溶接長は、ズレ止めリング上側一面の全周を算出する。
 - 9.その他付属品には、チャッキングプレート、回転防止板等の付属品を算出する。
 - 10.橋梁については、各橋台・橋脚ごとに集計する。
 - 11.掘削残土については別途算出する。

橋梁下部 ——20—

(1)場所打杭

												杭	1	本	当り								
							鉄	;		筋													杭
工種	種 別	杭 径	杭 長	SD2	95A				SD345					コンク	コンク	モルタル	モルタル	中詰材	H型鋼	鋼管	杭頭処理	継材の	総
				D=13	D=16	D=13	16≦D	29≦D	D=35	D=38	D=41	D=51	計	リート	リート		規格	規格	規格	規格	取壊コン	有無	本
								≦32							種類			使用量	単位質量	単位質量	クリート		数
		mm	m	kg	kg	kg	kg	kg	kg	kg	kg	kg	kg	m3	N/mm ²	m3					m3		本
P3橋脚		φ 1500	47.5			0	5835		3905				9740	83.9	24								4
P4橋脚		φ 1500	47.5			0	5008		3905				8913	83.9	24								4
P5橋脚		φ 1500	46.5			0	5877		4025				9902	82.2	24								4

注) 1.杭の種類に応じて必要材料の算出を行う。

- 2.杭頭鉄筋の鉄筋量は鉄筋規格・径別に集計する。
- 3.橋梁については、各橋台・橋脚ごとに集計する。
- 4.掘削残土については第1編2章土工により別途算出する。
- 5.泥水については別途算出する。

橋梁下部 ——21—

加重平均N値

施工箇所		既製	↓ 杭 規	格														±	. 質	区	分													備考
	種別	径(mm)	長さ(m)	板厚(mm)	本数	土質層No	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	計	加重平均N値	
A1橋台		φ 800	43.5		25	土質	粘性土	砂質土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土												9	
						N値	0	1	12	3	-4	3	12	5	12	5	12	2 6	17	8	46													
						層厚L(m)	2.50	1.50	6.70	3.90	1.00	1.80	2.30	4.40	1.70	0.90	5.30	7.00	0.90	5.00	1.30											46.20		
						N×L	0.00	1.50	80.40	11.70	4.00	5.40	27.60	22.00	20.40	4.50	63.60	42.00	15.30	40.00	59.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		398.20		
A2橋台		φ 800	46.5		25	土質	粘性土	粘性土	砂質土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	砂質土																11	
						N値	0	0	1	12	-3	12	5	12	6	24	46	6																
						層厚L(m)	1.10	3.60	1.25	9.95	1.60	1.10	2.90	5.80	12.20	8.30	1.05															48.85		
						N×L	0.00	0.00	1.25	119.40	4.80	13.20	14.50	69.60	73.20	199.20	48.30	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		543.45		
P1橋脚		ϕ 800	45.0		25	土質	粘性土	粘性土	砂質土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	粘性土	砂質土	砂質土		10	
						N値	0	0	12	28	3	4	3	4	3	12	12	2 5	12	5	12	5	12	6	12	6	17	8	4	24	46			
						層厚L(m)	0.55	3.30	1.00	4.00	5.15	0.50	0.50	1.00	0.75	3.25	3.00	1.50	2.45	0.75	3.30	0.70	1.80	2.00	0.35	3.95	0.70	2.50	1.50	2.20	1.17	46.70		
						N×L	0.00	0.00	12.00	112.00	15.45	2.00	1.50	4.00	2.25	39.00	36.00	7.50	29.40	3.75	39.60	3.50	21.60	12.00	4.20	23.70	11.90	20.00	6.00	52.80	407.35	460.15		
P2橋脚		ϕ 800	45.0		16	土質	粘性土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	粘性土	砂質土	砂質土												9	
						N値	0	0	12	3	12	5	12	6	12	6	17	8	4	24	46													
						層厚L(m)	0.90	3.80	6.10	7.35	2.05	2.50	11.00	3.05	1.35	1.70	3.00	2.50	1.40	0.80	1.09											48.59		
						N×L	0.00	0.00	73.20	22.05	24.60	12.50	132.00	18.30	16.20	10.20	51.00	20.00	5.60	19.20	50.14	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		454.99		
P6橋脚		φ 800	46.0		16	土質	粘性土	粘性土	砂質土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	粘性土	砂質土	砂質土														11	
						N値	0	0	1	12	- 3	12	5	12	6	12	6	24	46															
						層厚L(m)	1.36	3.43	1.15	9.45	2.00	1.40	3.55	5.30	8.75	0.40	2.90	8.20	0.97													48.86		
						N×L	0.00	0.00	1.15	113.40	6.00	16.80	17.75	63.60	52.50	4.80	17.40	196.80	44.62	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		534.82		

注)板厚は鋼管のみ記入し、鋼管杭で板厚の異なる継杭の場合には薄い板厚とする。

<u>P1橋脚数量集計表(1/2)</u>

工種	種 別	細 別	規格	単 位	数量	遺 摘 要
基礎工	基礎材		t = 200mm	\mathbf{m}^2	83. 4	16.7 m ³
	均しコンクリート型枠		t = 100mm]]	3. 9	
	均しコンクリート		$\sigma_{\rm ck}$ =18 N/mm ²	"	83. 4	8.3 m^3
躯体工	躯体型枠	底 版	一般型枠	m^2	88. 3	
		柱	IJ	"	110.8	
		111	円形型枠]]	6. 2	
		台 座	一般型枠	"	2. 6	
		合 計		"	207. 9	
	躯体コンクリート	底 版	$\sigma_{\rm ck}$ =30 N/mm ²	m^3	210. 7	
		柱	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm 2	"	98.8	
		台 座	11	11	1.4	
		合 計		"	310. 9	
	鉄 筋	D13	SD345	kg	_	
		D16~D25	IJ	"	14 587	
		D29~D32	IJ	"	9 470	
		D35	IJ	"	_	
		D38	IJ	"	9 856	
		合 計		"	33 913	
	機械継手	D29+D29		ケ所	-	
		D32+D32		"	_	
		D38+D38		"	39	
		合 計		IJ	39	
	支承箱抜き工	円筒型枠	φ 300	m	22. 0	
	J 5 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	一般型枠	φου	m^2	0. 5	
		/				
仮 設 工	足場工	枠組足場	H ≦ 30 m	掛m ²	291	
	支 保 工	くさび結合支保工	$40 \text{kN/m}^2 < \text{W} \leq 80 \text{kN/m}^2$	空m³	15	

P1橋脚数量集計表 (2/2)

工種	種 別	細 別	規格	単 位	数量	摘 要
基礎杭	中掘り鋼管杭	φ 800		本	25	L = 45.0 m
	(杭1本当り)					
	鋼管重量		SKK400 , t=14	kg	1 626	L = 6.0 m
			SKK400 , t=9]]	352	L = 2.0 m
			SKK400 , t=9]]	1 232	L = 7.0 m
			SKK400 , t=9]]	1 760	L = 10.0 m
			SKK400 , t=9	IJ	1 760	L = 10.0 m
			SKK400 , t=9]]	1 760	L = 10.0 m
		合 計]]	8 490	
	付属品	ズレ止めリング	ズレ止め	kg	11. 1	
		ズレ止めストッパー	ストッパー	IJ	0. 5	6個
		裏当リング	SS400]]	17. 3	
		ストッパー	"	IJ	0. 7	
		銅バンド	11	11	48. 1	
		補強バンド	IJ]]	72. 1	
		合 計]]	149.8	
		ズレ止リング溶接		m	4. 9	
		端部補強溶接]]	5. 0	
	杭頭補強鉄筋	D35	SD390	kg	464	
		D13	SD345]]	49	
		合 計		"	513	
	中詰コンクリート		$\sigma_{\rm ck}$ =30 N/mm ²	m^3	0. 7	
	現場継手			ケ所	4	
	工場継手			IJ	1	
	掘削	粘性土	加重平均N値 11	m	24	
		砂質土	2017年12011年 - 1	"	25	
	掘削残土	粘性土		\mathbf{m}^3	302. 6	全体数量
		砂質土]]	310. 6]]
土工	掘削	A 領域		${\tt m}^3$	752. 6	
	埋 戻し	種別 B]]	487. 2	
	残 土			"	211. 3	
	基面整正			m^2	83. 4	
	As舗装撤去]]	105. 3	
仮締切工		鋼矢板	IV型	kg	103 877	
			CIVコーナー]]	3 192	
			合計	IJ	107 069	

1. 基礎材

参照図 図1

基礎材厚t = 200 mm

 $A1 = 9.80 \times 9.80$

= 96.0 m²

・中堀り鋼管杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 25$

= -12.6 m²

基礎材 $\Sigma A = 83.4 \text{ m}^2$

 $V1 = 96.0 \times 0.20$

= 19.2 m^3

・中堀り鋼管杭による控除

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.20 \times 25$

= -2.5 m³

基礎材 $\Sigma V = 16.7 \text{ m}^3$

2. 均しコンクリート型枠

参照図 図1

均しコンクリート厚t = 100 mm

 $A = (9.80 + 9.80) \times 2 \times 0.10$

3.9 m²

3. 均しコンクリート

 $A1 = 9.80 \times 9.80$

= 96.0 m²

・中堀り鋼管杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 25$

= -12.6 m²

均しコンクリート $\Sigma A = 83.4 \text{ m}^2$

 $V1 = 96.0 \times 0.10$

= 9.6 m^3

・中堀り鋼管杭による控除

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.10 \times 25$

= -1.3 m³

均しコンクリート $\Sigma V = 8.3 \text{ m}^3$

- 4. 躯体型枠
 - (1) 底 版

参照図 図2

底版厚t = 2 300 mm

 $A = (9.60 + 9.60) \times 2 \times 2.30$

= 88.3 m²

(2) 柱

参照図 図3

a)一般型枠

$$A1 = 1/2 \times (5.93 + 6.08) \times 6.60 \times 2$$

 79.3 m^2

$$A2 = 6.08 \times 1.80 + 3.88 \times 1.80$$

 $17.9 \, \mathrm{m}^2$

$$A3 = 1/2 \times$$
 (1.50 + 2.04) \times 1.60 \times 2 + (1.50 + 1.68)

 \times 2. 20 + 2. 04 \times 0. 20 \times 2 + 0. 20 \times 0. 20 \times 2

$$-\ 0.\ 20^{\ 2} \times \pi \times 1/2$$

= 13.5 m²

$$A4 = 1/2 \times 2.20 \times 0.03 \times 2$$

0.1 m^2

一般型枠 Σ A = 110.8 m²

b)円形型枠

$$A5 = 0.31 \times 3.88 \times 2$$

2.4 m^2

$$A6 = 0.31 \times 6.08 \times 2$$

3.8 m^2

6.2 m^2 円形型枠 $\Sigma A =$

(3) 台座

参照図

 $A = 1/2 \times (0.12 + 0.15) \times 1.05 \times 4 \times 2$

 $+ 0.15 \times 2.45 \times 2 \times 2 = 2.6 \text{ m}^2$

(4) 型枠合計

a)一般型枠

$$\Sigma A = 88.3 + 110.8 + 2.6$$

201. 7 m²

b)円形型枠

$$\Sigma A =$$

6.2 m²

- 5. 躯体コンクリート
 - (1) 底 版

$$V1 = 9.60 \times 9.60 \times 2.30$$

= 212.0 m^3

・中堀り鋼管杭による控除

$$- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.10 \times 25$$

 -1.3 m^3

底版 $\Sigma V =$ 210.7 m^3

(2) 柱

$$V1 = 1/2 \times (5.93 + 6.08) \times 6.60 \times 2.20$$

87.2 m^3

 $V2 = 1.80 \times 0.20 \times (3.88 + 6.08)$

$$+ 2.04 \times 2.20 \times 0.20$$

4.5 m^3

$$V3 = 1/4 \times \pi \times 0.20^{-2} \times (3.88 \times 2 + 6.08 \times 2)$$

 $0.6 \, \mathrm{m}^3$ =

$$V4 = 1/2 \times (1.50 + 2.04) \times 1.60 \times 2.20$$

6.2 m^3

$$V5 = 1/2 \times 2.20 \times 0.03 \times 8.60$$

 $0.3 \, \mathrm{m}^3$

98.8 m^3 $柱 \Sigma V =$

(3) 台座

$$V = 1/2 \times (0.12 + 0.15) \times 1.05 \times 2.45 \times 2 \times 2 = 1.4 \text{ m}^3$$

(4) コンクリート合計

$$\Sigma V = 210.7 + 98.8 + 1.4$$

310. 9 m³

6. 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

						(55010)
種	別	単位	长 叶	下部工		合 計
			橋脚			
D10		kg	ı	ı	_	_
D13]]	1	-	_	_
	D16]]	2 031	_	_	2 031
D16	D19	"	1 641	_	_	1 641
\$	D22	"	10 915	_	_	10 915
D25	D25]]		_	_	_
	計]]	14 587	_	_	14 587
D29	D29]]		_	_	_
\$	D32]]	9 470	_	_	9 470
D32	計]]	9 470	_	_	9 470
D35]]		_	_	_
D38]]	9 856	_	_	9 856
合	計]]	33 913	_	_	33 913
	D22+D22	ケ所	_	_	_	_
	D29+D29		_	_	_	_
機械継手	D32+D32]]	_	_	_	_
	D38+D38]]	39	_	_	39
	計]]	39	_	-	39

7. 足場工

(1) 底 版

参照図 図4

h = 2.300 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

$$A1 = (11.8 + 11.8) \times 2 \times 2.3$$

= 108.6 掛m²

(2) 躯 体

参照図 図5

h = 6.000 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

$$A2 = (10.8 + 4.4) \times 2 \times 6.0$$

= 182.4 掛m²

(3) 足場工合計

$$\Sigma A = 108.6 + 182.4$$

= 291 掛m²

8. 支保工

(1) 柱張出部

参照図 図6

左 側

平均設置高 h=1/2× (4.383 + 3.883)

= 4.133 m

平均コンクリート厚 t=1/2× (1.500 + 2.037)

= 1.769 m

=

h≦30.0m, 40kN/m2<W≦80kN/m2 , くさび結合支保工

 $V1 = 1/2 \times (4.4 + 3.9) \times 1.6 \times 2.2$

15 空m³

9. 支承箱抜き工

参照図 図7

n = 2 箇所

(a) 円筒型枠 φ 300

 $L = (1.83 + 1.83) \times 6$

= 22.0 m

(b)一般型枠

 $A = (2.32 + 1.97) \times 2 \times 0.03 \times 2$

= 0.5 m²

10. 土 工

参照図 図8

- (1) 床 掘り
 - A 領域

 $V = 14.0 \times 12.8 \times 4.2$

= 752. 6 m³

- (2) 埋戻し
 - 埋戻しB

V1 = 床掘り土量より

= 752.6 m^3

- V2 = 基礎材より

= -19.2 m³

- V3 = 均しコンクリートより

= -9.6 m³

- V4 = 底版コンクリートより

= -212.0 m^3

- V5 = 躯体コンクリートより

 $= -7.0 \times 2.2 \times 1.6$

= -24.6 m³

埋戻し Σ V = 487.2 m^3

(3) 残土処理

埋戻しの土量変化率 C = 0.9

V = 752.6 - 487.2 / 0.9

= 211.3 m^3

(4) 基面整正

A = 基礎材より

= 83.4 m^2

(5) As舗装撤去

A =

= 105. 3 m^2

11. 仮締切り工

P1仮締切工数量表

名 称	規格	長さ	本 数	単位重量	1本当り重量	重 量	/#	考
名	况 恰	(mm)	本数	(kg/m)	(kg)	(kg)	備	45
鋼矢板	IV型	10500	130	76.100	799.050	103877		
	CIVコーナー	10500	4	76.000	798.000	3192		
			-		合計	107069	k ø	

12. 基礎杭

参照図	図9
	図10

(1) 杭 種

中掘り鋼管杭

杭径 ϕ 800 、設計長 L = 45.0 m 、杭総本数 n = 25 本

・ 以下、杭1本当り

(2) 鋼管重量

	鋼管材質	肉厚 (mm)	鋼管長 (mm)	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)
上杭	SKK400	14	6 000	271	1 626
中 杭1	SKK400	9	2 000	176	352
中 杭2	SKK400	9	7 000	176	1 232
中 杭3	SKK400	9	10 000	176	1 760
中 杭4	SKK400	9	10 000	176	1 760
下 杭	SKK400	9	10 000	176	1 760
計			45 000		8 490

(3) 鋼管付属品

- ・ 杭頭ずれ止め
 - ・ ズレ止めリング (ズレ止め 2 PL 25 × 12 × 2353) 0.025 × 0.012 × 2.353 × 7850 × 2 = **11.1** kg

・ ズレ止めストッパー (ストッパー 6 - PL 25 × 9 × 50)

 $0.025 \times 0.009 \times 0.050 \times 7850 \times 6 = 0.5 \text{ kg}$

(6個)

・ ズレ止めリング溶接長

$$\pi \times 0.772 \times 2$$

= 4.9 m

- 現場円周溶接部材
 - ・裏当リング (SS400 4 PL 50 × 4.5 × 2443)

 $0.050 \times 0.0045 \times 2.443 \times 7850 \times 4$

= 17.3 kg

・ストッパー (SS400 24 - PL 6 \times 20 \times 30)

 $0.006 \times 0.020 \times 0.030 \times 7850 \times 24$

= 0.7 kg

・銅バンド (SS400 4 - PL 50 × 12 × 2551)

 $0.050 \times 0.012 \times 2.551 \times 7850 \times 4$

48. 1 kg

- 杭先端補強
 - ・補強バンド (SS400 1 PL 300 × 12 × 2551)

 $0.300 \times 0.012 \times 2.551 \times 7850 \times 1$

= 72.1 kg

• 端部補強溶接長

 $\pi \times 0.800 \times 2$

= 5.0 m

(4) 杭頭補強鉄筋

D35 (SD390) = D13 (SD345) =

= 464 kg = 49 kg

(5) 中詰コンクリート

 $V = 1/4 \times \pi \times (0.800 - 0.014 \times 2)^{2} \times 1.570 =$

0. 7 m^3

(6) 現場継手

4 ヶ所

(7) 工場継手

1 ヶ所

(8) 掘 削

	世 <u>則</u> 項 目	① N値	② 層厚 (m)	1)×2)	摘要
	粘性土	0	1.48	0.00	
	粘性土	0	3. 30	0.00	
	砂質土	12	1.00	12.00	
	砂質土	28	4. 00	112.00	
	粘性土	3	5. 15	15. 45	
	砂質土	4	0. 50	2.00	
	粘性土	3	0. 50	1.50	
	砂質土	4	1. 00	4.00	
	粘性土	3	0. 75	2. 25	
	砂質土	12	3. 25	39.00	
	砂質土	12	3.00	36.00	
土質	粘性土	5	1. 50	7. 50	
区分	砂質土	12	2. 45	29. 40	
	粘性土	5	0. 75	3. 75	
	砂質土	12	3. 30	39. 60	
	粘性土	5	0.70	3. 50	
	砂質土	12	1. 80	21.60	
	粘性土	6	2.00	12.00	
	砂質土	12	0.35	4. 20	
	粘性土	6	3. 95	23.70	
	砂質土	17	0.70	11. 90	
	粘性土	8	2. 50	20.00	
	粘性土	4	1. 50	6.00	
	砂質土	24	2. 20	52.80	
	砂質土	46	1. 17	53.82	
	合 計		48.80	513. 97	

·加重平均N値
$$=\frac{513.97}{48.80}$$
 = 11

(9) 掘削残土 (全体数量)

・粘性土

 $V = 1/4 \times \pi \times 0.80^{-2} \times 24.08 \times 25$

= 302.6 m^3

• 砂質土

 $V = 1/4 \times \pi \times 0.80^{-2} \times 24.72 \times 25$

= 310.6 m^3

P2橋脚数量集計表 (1/2)

工種	種 別	糸	田	規格	単 位	数量	摘	要
基礎工	基礎材			t = 200mm	${\tt m}^2$	56. 0	11. 2	m^3
	均しコンクリート型枠			t = 100mm	IJ	3. 2		
	均しコンクリート			$\sigma_{\rm ck}$ =18 ${ m N/mm}^2$	"	56. 0	5.6	m^3
躯 体 工	躯体型枠	1 次	底版	一般型枠	\mathbf{m}^2	65. 5		
			柱	"	11	148. 3		
			114	円形型枠	11	6. 9		
			落橋防止装置	一般型枠	IJ	11. 3		
			台座	11	IJ	3. 6		
			合 計		11	235. 6		
			落橋防止装置	一般型枠	11	5. 6		
	躯体コンクリート	1次	底版	$\sigma_{\rm ck}$ =30 N/mm ²	\mathbf{m}^3	126. 9		
			柱	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	11	183. 2		
			落橋防止装置	IJ	11	5. 0		
			台座	IJ	11	1. 3		
			合 計	0	11	316. 4		
		上部工	落橋防止装置	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	IJ	2. 0		
	鉄 筋	1次	D13	SD345	kg	24		
			D16~D25	"	IJ	18 847		
			D29~D32	"	11	5 728		
			D35	"	11	_		
			合 計		11	24 599		
		上部工	D13	SD345	kg	21		
			D16~D25	"	11	_		
			D29~D32	"	11	646		
			D35	"	11	_		
			合 計		11	667		
	圧接ケ所数	1次	D29+D29		ケ所	_		
			D32+D32		11	_		
	,		合 計		IJ	_		
	支承箱抜き工	円筒		φ 250	m	19. 0		
		一般			m ²	0.6		
	コンクリート塗装		施工		m^2	51.5		
	-	上部	工施工		IJ	8.1		
仮設工	足 場 工			H ≦ 30 m	掛m ²	301		
W . D	支保工			$\frac{11 = 66 \text{ m}}{40 \text{kN/m}^2 < \text{W} \leq 80 \text{kN/m}^2}$	空m ³	17		
	// // <u> </u>	, ,		ZORIA, III ~ II = OORIA, III	m	* * * *		
						<u> </u>		
						l l	•	

P2橋脚数量集計表 (2/2)

工 種	種 別	細別	規格	単 位	数量	摘 要
基礎杭	中掘り鋼管杭	φ 800		本	16	L = 45.0 m
	(杭1本当り)					
	鋼管重量		SKK400 , t=14	kg	1 626	L = 6.0 m
			SKK400 , t=9]]	352	L = 2.0 m
			SKK400 , t=9	IJ	1 232	L = 7.0 m
			SKK400 , t=9	IJ	1 760	L = 10.0 m
			SKK400 , t=9	IJ	1 760	L = 10.0 m
			SKK400 , t=9	IJ	1 760	L = 10.0 m
		合 計	,	IJ	8 490	
	付 属 品	ズレ止めリング	ズレ止め	kg	11. 1	
		ズレ止めストッパー	ストッパー]]		6個
		裏当リング	SS400	IJ	17. 3	
		ストッパー	IJ.	IJ	0. 7	
		銅バンド	11	IJ	48. 1	
		補強バンド	11	IJ	72. 1	
		合 計		IJ	149.8	
		ズレ止リング溶接		m	4. 9	
		端部補強溶接		IJ	5. 0	
	杭頭補強鉄筋	D32	SD390	kg	355	
		D13	SD345]]	46	
		合 計		IJ	401	
	中詰コンクリート		$\sigma_{\rm ck}$ =30 N/mm 2	\mathbf{m}^3	0. 7	
	現場継手			ヶ所	4	
	工場継手			IJ	1	
	掘削	粘性土	1-5-11	m	23	
		砂質土	加重平均N値 9	IJ	25	
	掘削残土	粘性土		\mathbf{m}^3	186. 8	全体数量
		砂質土		IJ	204. 2]]
土工	掘削	A 領域		\mathbf{m}^3	595. 2	
	埋戻し	種別 B		IJ	409. 1	
	残 土]]	140. 6	
	基面整正			\mathbf{m}^2	56. 0	
	As舗装撤去]]	148. 8	
/ / / · · · ·		鋼矢板	IV型	kg	98 778	
- 仮締切工						
仮締切工	s	F142 4104	CIVコーナー	IJ	3 344	

1. 基礎材

参照図 図1

基礎材厚t = 200 mm

 $A1 = 8.20 \times 7.80$

= 64.0 m²

・中堀り鋼管杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 16$

= -8.0 m²

基礎材 $\Sigma A =$

 $V1 = 64.0 \times 0.20$

= 12.8 m^3

56. 0 m²

・中堀り鋼管杭による控除

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.20 \times 16$

= -1.6 m³

基礎材 $\Sigma V = 11.2 \text{ m}^3$

2. 均しコンクリート型枠

参照図 図1

均しコンクリート厚t = 100 mm

 $A = (8.20 + 7.80) \times 2 \times 0.10$

3. **2** m²

3. 均しコンクリート

 $A1 = 8.20 \times 7.80$

= 64.0 m²

・中堀り鋼管杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 16$

= -8.0 m²

均しコンクリート $\Sigma A = 56.0 \text{ m}^2$

 $V1 = 64.0 \times 0.10$

= 6.4 m 3

・中堀り鋼管杭による控除

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.10 \times 16$

= -0.8 m³

均しコンクリート $\Sigma V = 5.6 \text{ m}^3$

4. 躯体型枠

4-1. 1次施工

(1) 底 版

参照図 図2

底版厚t = 2 100 mm

 $A = (8.00 + 7.60) \times 2 \times 2.10$

= 65.5 m²

(2) 柱

参照図 図3

a)一般型枠

$$A1 = 7.00 \times 7.00 \times 2$$

= 98.0 m^2

$$A2 = (1.41 + 1.41) \times 3.50$$

 $9.9 \, \text{m}^2$

$$A3 = (3.10 + 0.12 \times 2 + 0.32 \times 2) \times 5.59 \times 2$$

44.5 m^2

$$A4 = (3.50 - 0.35) \times 0.32 \times 2$$

_

$$-$$
 (0. 20 \times 0. 20 $-$ 1/4 \times π \times 0. 20 2) \times 4

2.0 m^2

$$A5 = 1/2 \times 3.50 \times 0.05 \times 2$$

= 0.2 m²

・落橋防止装置による控除

$$-A6 = -2.50 \times 2.50$$

= -6.3 m²

一般型枠 $\Sigma A = 148.3 \text{ m}^2$

b) 円形型枠

$$A7 = 0.31 \times 5.59 \times 4$$

= 6.9 m^2

(3) 落橋防止装置

参照図 図3

$$A1 = 1/2 \times (1.50 + 2.50) \times 1.00 \times 2$$

= 4.0 m²

 $A2 = (1.50 + 1.41) \times 2.50$

= 7.3 m²

落橋防止装置 Σ A = 11.3 m²

(4) 台座

参照図 図3

$$A1 = 1/2 \times$$
 (0.21 + 0.18) \times 1.23 \times 2 \times 2 + 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 0.24 \times 2 \times 2

 $+ 1/2 \times (0.10 + 0.13) \times 0.99 \times 2 \times 2$

= 1.5 m²

$$A2 = (0.21 + 0.18) \times 1.75 \times 2 + (0.10 + 0.13) \times 1.60 \times 2$$

= 2.1 m²

台座 $\Sigma A = 3.6 \text{ m}^2$

(5) 1 次型枠合計

a) 一般型枠

$$\Sigma A = 65.5 + 148.3 + 11.3 + 3.6$$

= 228.7 m^2

b)円形型枠

$$\Sigma A =$$

6.9 m^2

4-2. 上部工施工(落橋防止装置)

$$A = (1.00 + 2.50) \times 2 \times 0.80 = 5.6 \text{ m}^2$$

5. 躯体コンクリート

5-1. 1次施工

(1) 底 版

$$V1 = 8.00 \times 7.60 \times 2.10$$

= 127.7 m³

・中堀り鋼管杭による控除

$$- V2 = - 1/4 \times \pi \times 0.80^{2} \times 0.10 \times 16$$

= -0.8 m³

底版 $\Sigma V = 126.9 \text{ m}^3$

(2) 柱

$$V1 = 7.00 \times 7.00 \times 3.50$$

= 171.5 m³

 $V2 = (1.38 \times 0.32 + 0.20 \times 0.12) \times 5.59 \times 4$

= 10.4 m³

 $V3 = 1/4 \times \pi \times 0.20^{-2} \times 5.59 \times 4$

= 0.7 m³

 $V4 = 1/2 \times 3.50 \times 0.05 \times 7.00$

 $= 0.6 \text{ m}^3$

柱 Σ V = 183.2 m³

(3) 落橋防止装置

$$V = 1/2 \times (1.50 + 2.50) \times 1.00 \times 2.50$$

= 5.0 m³

(4) 台座

$$V1 = 1/2 \times (0.21 + 0.18) \times 1.23 \times 1.75 \times 2$$

= 0.8 m³

$$V2 = 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 0.24 \times 1.60 \times 2$$

= 0.1 m³

$$V3 = 1/2 \times (0.10 + 0.13) \times 0.99 \times 1.60 \times 2$$

= 0.4 m³

台座 $\Sigma V = 1.3 \text{ m}^3$

(5) コンクリート合計

$$\Sigma V = 126.9 + 183.2 + 5.0 + 1.3$$

= 316.4 m³

5-2. 上部工施工(落橋防止装置)

 $-V = 1.00 \times 2.50 \times 0.80$

2 A ...3

6. 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

				橋 脚		(55510)
種	別	単位	1次	2次	上部工	合 計
D10		kg	_	_	_	_
D13]]	24		21	45
	D16]]	7 758	_	1	7 758
D16	D19	"	3 929	_		3 929
\$	D22	"	1 496	_	_	1 496
D25	D25]]	5 664	_	1	5 664
	計]]	18 847	_	1	18 847
D29	D29	"	4 384	_	646	5 030
D29 D29 D32		"	1 344	_	_	1 344
D32	計]]	5 728	_	646	6 374
D35		"	_	_	_	_
合	計	IJ	24 599	_	667	25 266
	D22+D22	ケ所	_	_	_	_
	D29+D29	"		_		_
圧接ケ所数	D32+D32	"	_	_	_	_
	D35+D35]]	_	_	_	_
	計]]	_	_	_	_

7. 足場工

(1) 底 版

参照図 図4

h = 2.100 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

$$A1 = (10.2 + 9.8) \times 2 \times 2.1$$

= 84.0 掛m²

(2) 躯 体

参照図 図5

h = 7.000 m

平均設置高 h ≤ 30.0 m

$$A2 = (9.8 + 5.7) \times 2 \times 7.0$$

= 217.0 掛m²

(3) 足場工合計

$$\Sigma A = 84.0 + 217.0$$

= 301 掛m²

8. 支保工

(1) 落橋防止装置

参照図 図6

平均設置高 h=1/2×(5.500 + 4.500)

= 5.000 m

平均コンクリート厚 t=1/2× (1.500 + 2.500)

= 2.000 m

h≦30.0m, 40kN/m2<W≦80kN/m2 , くさび結合支保工

$$V = 1/2 \times (5.5 + 4.5) \times 1.0 \times 2.5$$

= 12.5 空m³

(2) 柱張出部

参照図 図6

左右側共通

平均設置高 h=1/2× (1.410 + 1.410)

= 1.410 m

平均コンクリート厚 $t=1/2\times$ (5.590 + 5.590)

= 5.590 m

上記より支保工耐力がW>80kN/m2となるが、設置幅を大きくすることにより、くさび結合支保工(40kN/m2<W \leq 80kN/m2)として数量を計上する。

A4/2

重量 $W = 0.991 \times 5.590 \times 24.5 / 3.5 = 38.8 \text{ kN/m2}$

W≦80kN/m2となる設置幅

 $B = 38.8 / 80.0 = 0.49 m \Rightarrow 0.50 m$

 $V = 1/2 \times (1.4 + 1.4) \times 0.5 \times 3.5 \times 2$

- 0.4 \times 0.5 \times 1.4 \times 2

· 4.3 空m³

(3) 支保工合計

h≤30.0m, 40kN/m2<W≤80kN/m2 , くさび結合支保工

 $\Sigma V = 12.5 + 4.3$

= 17 空m³

9. 支承箱抜き工

参照図 図7

n = 2 箇所

(a) 円筒型枠 φ 250

$$L = (1.23 + 1.14) \times 4 \times 2$$

= 19.0 m

(b)一般型枠

$$A = (1.45 + 1.07) \times 2 \times 0.03 \times 2$$

$$+$$
 (1.44 + 0.92) \times 2 \times 0.03 \times 2

= 0.6 m²

10. コンクリート塗装

参照図 図8

10-1. 1次施工

$$A1 = \{(7.24 + 3.10) \times 2$$

$$+ 0.31 \times 4 + 0.32 \times 4 + 1.00 \times 2 \times 1.00 = 25.2 \text{ m}^2$$

$$A2 = 7.64 \times 3.50 - 0.32 \times 0.35 \times 2$$

$$-1.23 \times 0.85 \times 2 - 1.22 \times 0.70 \times 2$$

-
$$(0.20 \times 0.20 - 1/4 \times \pi \times 0.20^{2}) \times 4$$

$$=$$
 22.7 m^2

$$A3 = 1/2 \times (0.21 + 0.18) \times 1.23 \times 2 \times 2$$

$$+ 1/2 \times$$
 (0.10 + 0.10) \times 0.24 \times 2 \times 2

$$+ 1/2 \times (0.10 + 0.13) \times 0.99 \times 2 \times 2$$

$$=$$
 1.5 m^2

$$A4 = (0.21 + 0.18) \times 1.75 \times 2$$

$$+$$
 (0.10 + 0.13) \times 1.60 \times 2

$$=$$
 2.1 m²

$$\Sigma A = 51.5 \text{ m}^2$$

10-2. 上部工施工

 $A = (1.00 + 2.50) \times 2 \times 0.80 + 1.00 \times 2.50 = 8.1 \text{ m}^2$

11. 土 工

参照図 図9

- (1) 床 掘り
 - A 領域

 $V = 12.4 \times 12.0 \times 4.0$

= 595. 2 m^3

- (2) 埋戻し
 - ・埋戻しB

V1 = 床掘り土量より

= 595. 2 m^3

- V2 = 基礎材より

= -12.8 m³

- V3 = 均しコンクリートより

= -6.4 m³

- V4 = 底版コンクリートより

= -127.7 m^3

- V5 = 躯体コンクリートより

 $= -7.0 \times 3.5 \times 1.6$

= -39.2 m^3

埋戻し $\Sigma V = 409.1 \text{ m}^3$

(3) 残土処理

埋戻しの土量変化率 C = 0.9

V = 595.2 - 409.1 / 0.9

= 140.6 m^3

(4) 基面整正

A = 基礎材より

= 56.0 m^2

(5) As舗装撤去

 $A = 12.4 \times 12.0$

= 148.8 m^2

12. 仮締切工

P 2 仮締切工数量表

名 称	規 格	長 さ (mm)	本 数 -	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	備
鋼矢板	IV型	11000	118	76.100	837.100	98778	
- 50,000 81-004	CIVコーナー	11000	4	76.000	836.000	3344	
	+				合計	102122	kg

13. 基礎杭

参照図	図10
	図11

(1) 杭 種

中掘り鋼管杭

杭径 $\phi 800$ 、設計長 L = 45.0 m 、杭総本数 n = 16 本

以下、杭1本当り

(2) 鋼管重量

	鋼管材質	肉厚 (mm)	鋼管長 (mm)	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)
上杭	SKK400	14	6 000	271	1 626
中 杭1	SKK400	9	2 000	176	352
中 杭2	SKK400	9	7 000	176	1 232
中 杭3	SKK400	9	10 000	176	1 760
中 杭4	SKK400	9	10 000	176	1 760
下 杭	SKK400	9	10 000	176	1 760
計			45 000		8 490

(3) 鋼管付属品

- ・ 杭頭ずれ止め
 - ・ ズレ止めリング (ズレ止め 2 PL 25 × 12 × 2353) 0.025 × 0.012 × 2.353 × 7850 × 2 = **11.1** kg

0.020 \ 0.012 \ \ 2.555 \ \ 1050 \ \ 2 \ \ = 11.

・ ズレ止めストッパー (ストッパー6 - PL 25 × 9 × 50)
 0.025 × 0.009 × 0.050 × 7850 × 6 = 0.5 kg
 6 個)

・ ズレ止めリング溶接長

$$\pi \times 0.772 \times 2 = 4.9 \text{ m}$$

- 現場円周溶接部材
 - ・裏当リング (SS400 4 PL 50 × 4.5 × 2443)

 $0.050 \times 0.0045 \times 2.443 \times 7850 \times 4 = 17.3 \text{ kg}$

・ストッパー (SS400 24 - PL 6 \times 20 \times 30)

 $0.006 \times 0.020 \times 0.030 \times 7850 \times 24 =$

・銅バンド (SS400 4 - PL 50 × 12 × 2551)

 $0.050 \times 0.012 \times 2.551 \times 7850 \times 4 = 48.1 \text{ kg}$

- 杭先端補強
 - ・補強バンド (SS400 1 PL 300 × 12 × 2551)

 $0.300 \times 0.012 \times 2.551 \times 7850 \times 1$

= 72.1 kg

0.7 kg

• 端部補強溶接長

 $\pi \times 0.800 \times 2$

= 5.0 m

(4) 杭頭補強鉄筋

(5) 中詰コンクリート

$$V = 1/4 \times \pi \times (0.800 - 0.014 \times 2)^2 \times 1.450 = 0.7 \text{ m}^3$$

(6) 現場継手 4 ヶ所

(7) 工場継手 1 ヶ所

(8) 掘 削

	項目	① N値	② 層厚 (m)	1×2	摘要
	粘性土	0	0. 93	0.00	
	粘性土	0	3.80	0.00	
	砂質土	12	6. 10	73. 20	
	粘性土	3	7. 35	22.05	
	砂質土	12	2.05	24.60	
土質	粘性土	5	2. 50	12. 50	
区分	砂質土	12	11.00	132.00	
	粘性土	6	3.05	18. 30	
	砂質土	12	1. 35	16. 20	
	粘性土	6	1. 70	10. 20	
	砂質土	17	3.00	51.00	
	粘性土	8	2. 50	20.00	
	粘性土	4	1. 40	5. 60	
	砂質土	24	0.80	19. 20	
	砂質土	46	1. 09	50. 14	
	合 計		48. 62	454. 99	

・加重平均N値
$$=\frac{454.99}{48.62}$$
 = 9

(9) 掘削残土 (全体数量)

・粘性土

$$V = 1/4 \times \pi \times$$
 0.80 $^2 \times 23.23 \times 16$ = 186.8 m³ ・砂質土

 $V = 1/4 \times \pi \times 0.80^{-2} \times 25.39 \times 16$

= 204. 2 m^3

P3橋脚数量集計表 (1/2)

工種	種 別	細別	規格	単 位	数	量	摘	要
基礎工	基礎材		t = 200mm	\mathbf{m}^2	49.	9	10.0	m^3
	均しコンクリート型枠		t = 100mm]]	3.	0		
	均しコンクリート		$\sigma_{\rm ck}$ =18 N/mm ²	"	49.	9	5.0	${\rm m}^3$
躯体工	躯体型枠	底 版	一般型枠	m^2	56.	1		
		柱	IJ	"	90.	5		
		114	円形型枠	"	7.	2		
		台 座	一般型枠	"	2.	0		
		合 計		IJ	155.	8		
	躯体コンクリート	底 版	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	\mathbf{m}^3	101.	9		
		柱	"	"	64.	9		
		台 座	II.	"	0.	8		
		合 計		"	167.			
	鉄 筋	D13	SD345	kg	_			
		D16~D25	<i>II</i>	IJ	6 590			
		D29~D32	"	IJ	5 660			
		D35	<i>II</i>	IJ	7 210			
		合 計]]	19 460			
	圧接ケ所数	D29+D29		ケ所	_			
		D32+D32		IJ	_			
		D35+D35		"	_			
		合 計		11	_			
	支承箱抜き工	 口筒型枠	φ 250	m	14.	7		
	/小石がじ上	一般型枠	Ψ 200	m^2	0.			
		/4/			J.	-		
仮 設 工	足場工	枠組足場	H ≦ 30 m	掛m ²	151			

P3橋脚数量集計表 (2/2)

工	種	種 別	細別	規格	単位	数量	摘 要
基礎	杭	場所打ち杭	φ 1500		本	4	L=47.5 m
		(1本当り)					
				0	0		
			水中コンクリート基準強度		\mathbf{m}^3	83. 9	(呼び強度 σ ck=30N/mm²)
		鉄 筋	D13	SD345	kg	_	
			D16~D25	II.]]	5 835	
			D29~D32	IJ	"	_	
			D35	II .	"	3 905	
			合 計 		"	9 740	
			FB		kg	75	
						40.0	
		掘削長			m	49.8	
		掘削残土		 土砂	"	352.0	全体数量
		7年日17天上		-1- H/	"	504. U	土件ダ里
土	エ	掘 削	A 領域		m^3	338. 7	
		埋戻し	種別 B		"	213. 4	
		残 土	1至27.1		IJ	101. 6	
		基面整正			m^2	49. 9	
		As舗装撤去			"	125. 4	
仮締り	刀工		鋼矢板	Ⅲ型	kg	64 800	
				CⅢコーナー	"	2 500	
				合計	"	67 300	
				•			L

1. 基礎材

参照図 図1

基礎材厚t = 200 mm

 $A1 = 8.20 \times 6.95$

= 57.0 m²

・場所打ち杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 1.50^{2} \times 4$

= -7.1 m²

基礎材 $\Sigma A = 49.9 \text{ m}^2$

 $V1 = 57.0 \times 0.20$

= 11.4 m^3

・場所打ち杭による控除

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 1.50^{2} \times 0.20 \times 4$

= -1.4 m³

基礎材 $\Sigma V = 10.0 \text{ m}^3$

2. 均しコンクリート型枠

参照図 図1

均しコンクリート厚t = 100 mm

 $A = (8.20 + 6.95) \times 2 \times 0.10$

3.0 m²

3. 均しコンクリート

 $A1 = 8.20 \times 6.95$

= 57.0 m²

・場所打ち杭による控除

 $- A2 = - 1/4 \times \pi \times 1.50^{-2} \times 4$

・場所打ち杭による控除

= -7.1 m²

均しコンクリート $\Sigma A = 49.9 \text{ m}^2$

 $V1 = 57.0 \times 0.10$

= 5.7 m³

0

 $- V2 = - 1/4 \times \pi \times 1.50^{2} \times 0.10 \times 4$

= -0.7 m³

均しコンクリート $\Sigma V = 5.0 \text{ m}^3$

- 4. 躯体型枠
 - (1) 底 版

参照図 図2

底版厚t = 1 900 mm

 $A = (8.00 + 6.75) \times 2 \times 1.90$

= 56.1 m²

(2) 柱

参照図 図3

a)一般型枠

$$A1 = 5.80 \times 6.60 \times 2$$

$$A2 = 5.80 \times 1.20 \times 2$$

$$=$$
 76.6 m²

$$=$$
 13.9 m²

一般型枠
$$\Sigma A = 90.5 \text{ m}^2$$

b)円形型枠

$$A3 = 0.31 \times 5.80 \times 4$$

7.2 m^2 =

(3) 台座

参照図 図3

 $A = 1/2 \times (0.13 + 0.15) \times 0.69 \times 4 \times 2$

$$+ 0.15 \times 2.12 \times 2 \times 2 = 2.0 \text{ m}^2$$

(4) 型枠合計

a)一般型枠

$$\Sigma A = 56.1 + 90.5 + 2.0$$

= 148.6 m^2

b)円形型枠

$$\Sigma A =$$

7.2 m² =

- 5. 躯体コンクリート
 - (1) 底 版

$$V1 = 8.00 \times 6.75 \times 1.90$$

 $= 102.6 \text{ m}^3$

・場所打ち杭による控除

$$-$$
 V2 = $-$ 1/4× π × $\,$ 1.50 2 × 0.10 × 4

 -0.7 m^3

底版 $\Sigma V = 101.9 \text{ m}^3$

(2) 柱

$$V1 = 6.60 \times 1.60 \times 5.80$$

$$+$$
 1. 20 \times 0. 20 \times 5. 80 \times 2

$$+$$
 1/4× π × 0. 20 2 × 5. 80 × 4

 $V2 = 1/2 \times 1.60 \times 0.02 \times 7.00$

 $64.8 \, \mathrm{m}^3$

 $柱 \Sigma V =$ $64.9 \, \mathrm{m}^3$

(3) 台座

$$V = 1/2 \times (0.13 + 0.15) \times 0.69 \times 2.12 \times 2 \times 2 = 0.8 \text{ m}^3$$

0.1 m^3

(4) コンクリート合計

$$\Sigma V = 101.9 + 64.9 + 0.8$$

= 167.6 m^3

6. 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

種	別	単位		下 部 工		合 計
/里	<i>ס</i> ין	中世	橋脚			
D10		kg	ı	ı	ı	_
D13]]	_	_	_	_
	D16]]	3 237	_	_	3 237
D16	D19]]	2 685		1	2 685
\$	D22]]	668	1	1	668
D25	D25]]	1		1	_
	計]]	6 590	1	1	6 590
D29	D29	"	1 217			1 217
\$	D32]]	4 443	_	_	4 443
D32	計]]	5 660	1	1	5 660
D35]]	7 210	_	_	7 210
合	計]]	19 460		-	19 460
	D22+D22	ケ所	_	_	_	_
	D29+D29]]	_	_	_	_
圧接ケ所数	D32+D32	"	_	_	_	_
	D35+D35]]	_	_	_	_
	計]]	-	-	_	_

- 7. 足場工
 - (1) 躯 体

参照図 図4

h = 5.800 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

$$A = (9.2 + 3.8) \times 2 \times 5.8$$

= 151 掛m²

8. 支承箱抜き工

参照図 図5

n = 2 箇所

(a) 円筒型枠 φ 250

 $L = 1.84 \times 4 \times 2$

= 14.7 m

(b)一般型枠

 $A = (2.02 + 1.28) \times 2 \times 0.03 \times 2$

= **0.4** m²

9. 土 工

参照図 図6

- (1) 床 掘り
 - A 領域

$$V = 11.2 \times 11.2 \times 2.7$$

= 338.7 m^3

- (2) 埋戻し
 - 埋戻しB

= 338.7 m^3

- V2 = 基礎材より

= -11.4 m³

- V3 = 均しコンクリートより

= -5.7 m³

- V4 = 底版コンクリートより

= -102.6 m^3

- V5 = 躯体コンクリートより

$$= -6.6 \times 1.6 \times 0.5 - 1.2 \times 0.2 \times 0.5 \times 2$$

$$-$$
 1/4× π × 0.2 2 × 0.5 × 4

 $= -5.6 \text{ m}^3$

埋戻し Σ V = 213.4 m^3

(3) 残土処理

埋戻しの土量変化率 C = 0.9

$$V = 338.7 - 213.4 / 0.9$$

= 101.6 m^3

(4) 基面整正

A = 基礎材より

= 49.9 m²

(5) As舗装撤去

$$A = 11.2 \times 11.2$$

= 125. 4 m^2

10. 仮締切工

P3仮締切工数量表

名 称	規 格	長さ (mm)	本 数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	備考
鋼矢板	Ⅲ型	10000	108	60.000	600.000	64800	
	CⅢコーナー	10000	4	62.500	625.000	2500	
	1				合計	67300	kg

11. 基礎杭

参照図	図7
	図8

(1) 杭 種

場所打ち杭 ϕ 1500 1 = 47.5 m 、杭総本数 n = 4 本

- (2) コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)
 - ・ 1本当り

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.50^{-2} \times 47.50$$

= 83.9 m³

全体当り

$$V = 83.9 \times 4$$

= 335.6 m^3

(3) 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

-					(ჽჍჽႯჽ)
種	ПП	出件		場所打ち杭	
作里	<i>Ъ</i> IJ	別 単位 1 本 当 り 全 体 数 量 1 本 当 り 全 体 数 量 17			
D13		kg			
	D16		17		68
D16	D19	IJ			
\$	D22	IJ	3 335		13 340
D25	D25	IJ	2 483		9 932
	計	IJ	5 835		23 340
D29	D29	IJ			
5	D32	IJ			
D32	計	IJ			
D35		IJ	3 905		15 620
合	計	IJ	9 740		38 960
FB		IJ	75		300
	D16	ケ所			
フレアー溶接	D22	IJ			
	D32	IJ			
	計	"			

(4) 掘削長

・1本当り

L =

= 49.8 m^3

• 全体数量

 $V = 49.8 \times 4$

= 199. 2 m^3

(5) 掘削残土

・1本当り

・土砂

 $V = 1/4 \times \pi \times 1.50^{-2} \times 49.80$

= 88.0 m^3

• 全体数量

・土砂

 $V = 88.0 \times 4$

= 352.0 m^3

13.仮締切工

P1橋脚仮締切工 施工数量計算書

株材打設■ 17型 10.5 130.00 枚 加乗平均N値-12.0 バイブロハンマ施工 (大材 司 牧 加乗平均N値-12.0 バイブロハンマ施工 (大材 司 牧 加乗平均N値-12.0 バイブロハンマ施工 (大材 司 牧 アン・17 10.5 4.00 枚 バイブロハンマ施工 (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハンマルエ (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハンマル (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハン (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハン (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハン (スターナー 10.5 4.00 枚 バイブロハン・10.5 4.00	名 称	規 格	長 さ (m)	数量	単位		備	与	
CIVコーナー	杭材打設■								_
CIVコーナー		 IV型	10.5	130.0	0 枚	加重平均N值=	12.0 バイブロハ:	ンマ施工	
無材可抜■ 10.5 130.00 枚 バイブロハンマ施工 CIVコーナー 10.5 4.00 枚 バイブロハンマ施工 Ac1 2250 9 9 9 9 2500 Ac1 3 10.5 130.00 枚 バイブロハンマ施工 Ac2						加重平均N値=	12.0 バイブロハ:	ンマ施工	
鋼矢板引抜 IV型 10.5 130.00 枚 バイブロハンマ施工 10.5 4.00 枚 バイブロハンマ施工 2200 9900 2200 An1-3 10.00 30.00 S An1-4 An1-3 An1-3 An1-3 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-3 An1-4 An1-3 An1-3 An1-4 An1-3 An1-3 An1-4 An1-3 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-3 An1-4 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-3 An1-4 An1-							<u> </u>		
CIVコーナー 10.5 4.00 枚									
1000 1000 1000 2200 1000 2200 1000	鋼矢板引抜	IV型	10.5	130.0	0 枚				
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		CIVコーナー	10.5	4.0	0 枚	バイブロハンマ	'施工		
名称 規格 長さ 本数 単位重量 1本当り重量 重量 (kg) 備 考 鋼矢板 IV型 10500 130 76.100 799.050 103877 CIVコーナー 10500 4 76.000 798.000 3192	Bn Ac1	775	∇5.177			(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	IV型 L=10.5m	Nite 0 10 20 30 40 1	50
P1仮締切工数量表 名 称 規 格 長さ (mm) 本数 単位重量 (kg/m) 1本当り重量 (kg) 重量 (kg) 備 考 鋼矢板 IV型 10500 130 76.100 799.050 103877 CIVコーナー 10500 4 76.000 798.000 3192	Ac2						[7] 2 		
名称 規格 長さ 本数 単位重量 1本当り重量 重量 (kg/m) 備考 10500 130 76.100 799.050 103877 CIVコーナー 10500 4 76.000 798.000 3192	鋼材重量■								
調矢板 IV型 10500 130 76.100 799.050 103877 CIVコーナー 10500 4 76.000 798.000 3192	P1仮締切工数量表	ŧ							
CIV ⊐ → 10500 4 76.000 798.000 3192	名称	規 格	長 さ (mm)	本 数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	備考	į
CIV = -+- 10500 4 76.000 798.000 3192									
CIVコーナー 10500 4 76.000 798.000 3192	鋼矢板	Ⅳ型	10500	130	76. 100	799. 050	103877		
合計 107069 kg		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	10000	7	70.000	700.000	3102		_
						合計	107069		
						H H1		kg	
	1		1		Ì	Ī		kg	
								kg	_ _ _
								kg	

P1橋脚仮締切工 鋼矢板施工数量

(1) 杭サイズ

鋼矢板Ⅳ型

(2) 杭 長

L = 10.500 m

(4) 打込長

L = 10.500 m

(5) 最大N値

N值= 31

(6) 数量

N = 134 本

(7) 杭継手箇所

無

(8) 打込長及び加重平均N値

柱状図 H25B-1-3

土質層 No.	土質	N値	層厚L	$N \times L$	備考
1	Bn		1.480		
2	Ac1		3.300		
3	As1-3	12	1.000	12.000	
4	As1-4	28	4.000	112.000	
5	Ac2	3	0.720	2.160	
6					
7					
8					
9					
10					
11					
12					
				_	_
	計		10.500	126.160	
	加重平	均N値		12.0	

14.仮締切工

P2橋脚仮締切工 施工数量計算書

名 称	規格	長 さ (m)	数量	単位		備	考	
杭材打設■								
鋼矢板打設	Ⅳ型	11.0	118.00	0 枚	加重平均N值	=6.7 バイブロハン	マ施工	
	CNコーナー	11.0	4.00	0 枚	加重平均N値=	 =6.7 バイブロハン	マ施工	
抗材引抜■								
鋼矢板引抜	IV型	11.0			バイブロハンマ			
	CIVコーナー	11.0	4.00) 枚	バイブロハン	マ施工		
Br	s1	√5. 216	77/83	2200		<u>U</u> L=11. 0m	10 20 30 40 50 N価値 10 20 30 40 50	
Ac	52							
鋼材重量 ■								
	量表							
P2仮締切工数	規格	長 さ (mm)	本 数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	備	
P2仮締切工数 名 称					į.	1		考
名称		11000	110	76 100	007 100	00770		考
	IV型	11000	118	76. 100	837. 100	98778		考
名称		11000	118	76. 100 76. 000	837. 100 836. 000	98778 3344		考
名称	IV型						kg	考

P2橋脚仮締切工 鋼矢板施工数量

(1) 杭サイズ

鋼矢板Ⅳ型

(2) 杭 長

L = 11.000 m

(4) 打込長

L = 11.000 m

(5) 最大N値

N值= 30

(6) 数量

N = 122 本

(7) 杭継手箇所

無

(8) 打込長及び加重平均N値

柱状図 H26B-8

土質層 No.	土質	N値	層厚L	$N \times L$	備考
1	Bn		0.925		
2	Ac1		3.800		
3	As1-3	12	6.100	73.200	
4	Ac2	3	0.175	0.525	
5					
6					
7					
8					
9					
10					
11					
12					
	計		11.000	73.725	
	加重平	均N値		6.7	

12.仮締切工

P3橋脚仮締切工 施工数量計算書

名	称	規 格	長さ	数量	単位		備	考	
		,70 IH	(m)	~=	7,2		MIN ,		
九材打!					-				
鋼矢机	対設	 	10.0				=6.1 バイブロハン		
		CⅢコーナー	10.0	4.0	00 枚	加重平均N値	=6.1 バイブロハン	マ施工	
九材引:									
鋼矢机	引抜	ᄪ型	10.0			バイブロハン			
		CⅢコーナー	10.0	4.0	00 枚	バイブロハン	マ施工		
1	Bn	2225 V6.890		1200	2225	788188		H26B 8 GH=6 805m dep=54.34m N@ 0 10 20 30	
2735	DII		V 0. 000						
10000	Ac1	∇4.155 							
7265	Asi	-3				鋼矢板 Ⅲ型	! L=10.0m		
	Ac2	:							
岡材重									
P3仮約	帝切工数量	表					T		
4	名 称	規 格	長 さ (mm)	本 数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	備	考
	Ψ 左₩	m #u	10000	108	60. 000	600.000	64800		
1	鋼矢板	□型							
		C皿コーナー	10000	4	62. 500	625. 000	2500		
						合計	67300	kg	

P3橋脚仮締切工 鋼矢板施工数量

(1) 杭サイズ

鋼矢板Ⅲ型

(2) 杭 長

L = 10.000 m

(4) 打込長

L = 10.000 m

(5) 最大N値

N值= 30

(6) 数量

N = 112 本

(7) 杭継手箇所

無

(8) 打込長及び加重平均N値

柱状図 H26B-8

		.00 0			
土質層 No.	土質	N値	層厚L	$N \times L$	備考
1	Bn		0.980		
2	Ac1		3.950		
3	As1-3	12	5.070	60.840	
4					
5					
6					
7					
8					
9					
10					
11					
12					
_				_	-
	計		10.000	60.840	
	加重平	均N値		6.1	

数 量 集 計 表

エ	種	種	別	細	別	規	格	単位	数	量	摘	要
撤去	エ											
ブロック	積撤去	<u>土</u> 工 コンクリ		床掘	り			m3	18	3. 2		
		コンクリ 取壊〕	ート し					m3	12	2. 2		
		ガラ処	分:分:					m3	12	2. 2		
								t	28	3. 7		
		ガードパ	イプ					m	16	6. 0		
復 旧	エ											
		土工		埋戻	l			m3	24	1.8		
				盛-	Ł			m3	30). 6		
		小口止。	め工	型村	卆			m2	4	. 3		
				コンク!	リート			m3	3	. 1		
				目地	材	t=1	Omm	m2	1	. 6		

項目	略図及び計算式	数量
撤去工		
ブロック積撤去		
土工	45.00	m3
床掘 	$V = 1.2 \times 15.20$	18. 2
コンクリート取壊し	$V = 0.8 \times 15.20$	m3 12. 2
1 1000		m3
ガラ処分	V = コンクリート取壊し	12. 2
		t
	$W = 12.2 \times 2.35 \text{ t/m3}$	28. 7
ガードパイプ	1 — 16.0	m 16.0
2 1000	L = 10.0	10.0
復旧工		
土工		m3
埋戻し	$V = 2.0 \times (6.20 + 6.20)$	24.8
	1/2	m3
盛土	$V = 1/2 \times (19.0 + 42.2) \times 1.00$	30. 6
小口止め工		
	$A = \{ 1/2 \times (0.783 + 0.963) \times 1.80 \}$	m2
	$+$ 1.879 \times 0.30 } \times 2	4. 3
		m3
コンクリート	$V = \{ 1/2 \times (0.783 + 0.963) \times 1.80 \} \times 2$	3. 1
₽₩₩	A - 0.8 × 2	m2
日地州	$A = 0.8 \times 2$	1. 6

仮設道路 (市道梅ノ木16号線)数量総括表

工	種	種	別	細	目	規格	単位	数	量	摘	要
土	工										
		掘	削				\mathbf{m}^3		404		
		埋	戻				"		124		
A-A											
舗装	<u> </u>	中	公主 小十								
		単 退	舗装	L园助	- 400	五 4 四 t+tnc	40 "		1 004	±=00 ···	
				上眉路	<u> </u>	再生骨材RC-	40 "		1,004	t=20cm	
取り壊											
収り塚	・レエ			アフフーコ	. L 全击斗+	t=5	m^2		925		
				アスファル	下 翻装	ι-υ	III		<u> </u>		
				1				<u> </u>		1	

土 工 集 計 表

種 別	細目	規格	単位	数量	摘 要
掘削			\mathbf{m}^3	403. 7	
埋戻			\mathbf{m}^3	123. 8	

土 算 書 工 計 掘削 埋戻 距 離(m) 測点 平 均(m2) 平 均(m2) 面積(m²) 体積(m³) 面積(m²) 体積(m³) NO. 0 + 0.000 0.000 0.0 0.0 20.000 0.0 0.00 0.0 0.0 0.00 0.0 NO. 1 0.000 NO. 2 + 0.00020.000 0.0 0.000.00.00.00 0.0 NO. 2 6.400 6.400 0.0 0.00 0.0 0.0 0.00 0.0 0.000 13.600 0.2 0.10 0.2 0.10 NO. 3 + 1.4 1.4 NO. 3 + 2.327 2.327 0.1 0.15 0.3 0.1 0.15 0.3 17.673NO. + 0.000 0.7 0.40 7.1 0.2 0.15 2.7 4 0.80 NO. 4 7.327 7.327 0.9 5.9 0.5 0.35 2.6 NO. 0.000 12.673 1.05 13.3 1.2 0.85 10.8 5 + 1.2 1.05 0.7 0.000 20.000 0.9 21.0 0.95 19.0 NO. 6 + 1.25 0.7 0.70 NO. 6 + 12.504 12.504 1.6 15.6 8.8 7 + 0.000 7.496 3. 1 2.35 17.6 0.8 0.75 5.6 NO. NO. 7 + 17.504 17.504 3.8 3.45 60.4 0.6 0.70 12.3 3.70 0.6 NO. 8 + 0.0002.496 3.6 9.2 0.60 1.5 NO. + 4.367 4.367 3.3 3.45 15.1 0.6 0.60 2.6 8 13.3 NO. + 0.000 15.633 5.0 4.15 64.9 1.1 0.85 9 NO. 9 + 9.367 9.367 5. 2 5.10 47.8 1.2 1.15 10.8 10.6330.8 1.00 10.6 0.000 3.6 4.40 46.8NO. 10 + NO. 10 + 10.465 10.465 3.0 3.30 34. 5 0.6 0.70 7.3 9.535 1.7 2.35 22.4 0.7 0.65 NO. 11 0.000 6.2 0.40 0.2 0.95 14.7 6.2 NO. 11 + 15.465 15.465 0.1 0.1 NO. 12 0.000 4.535 0.3 0.25 1.1 0.10 0.5 0.3 0.30 4.60.1 0.10 1.5 NO. 12 + 15.490 15.490 合 計 123.8 255.5 403.7

舗 装 工 集計表

種 別	細目	規格	単位 数 量	摘 要
車 道 舗 装				
	下層路盤工	再生クラシャーランRC-40	" 1,004.1	t=20cm

車道舗装計算書

1. 路盤工 t=20cm

舗装計算書より A= 933.9

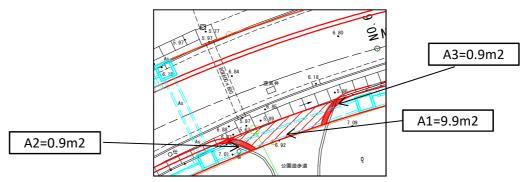
巻込み部 A= 70.2

合計 1004.1 m2

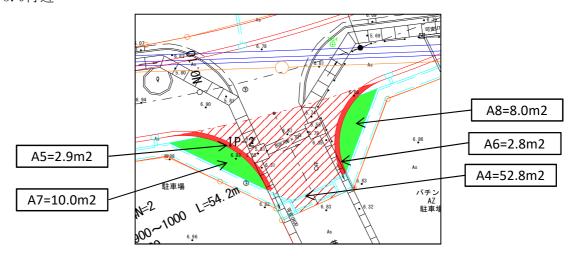
NO. 0 + 0.000 0.00 0.0 0.0 NO. 1 + 0.000 20.000 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 NO. 2 + 6.400 6.400 3.3 1.65 10.6 3.3 1.65 10.6 3.3 1.65 10.6 3.3 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 3.30 44.9 3.3 3.30 3.30 7.7 3.3 3.30 3.30 7.7 3.3 3.30							舗装	面 積	計 算	書(車道舗装	<u>;</u>)			
幅(m) 平均(m) 面積(m2) (m3) (m3) (m3) (m3) (m3) (m3) (m3) (m3		ЗНI	1 .	F.	PF 肉件 ()		表層面積			下層路盤面積			路床改良面積	
NO. 1 + 0.00 20.000 0.0 <th></th> <th>伿</th> <th>,</th> <th>H.</th> <th>此 解(m)</th> <th>幅(m)</th> <th>平 均(m)</th> <th>面積(m2)</th> <th>幅(m)</th> <th>平 均(m)</th> <th>面積(m2)</th> <th>幅(m)</th> <th>平 均(m)</th> <th>面積(m2)</th>		伿	,	H.	此 解(m)	幅(m)	平 均(m)	面積(m2)	幅(m)	平 均(m)	面積(m2)	幅(m)	平 均(m)	面積(m2)
NO. 2 + 0.000 20.000 0.0	NO.	0	+	0.000	0.000				0.0			0.0		
NO. 2 + 6,400 6,400 3.3 1.65 10.6 3.3 1.65 3.3 1.65 3.3 3.3 1.65 3.3	NO.	1	+	0.000	20.000				0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
NO. 3 + 0.000 13.600 3.3 3.30 44.9 3.3 3.30 4 NO. 3 + 2.327 2.327 3.3 3.30 7.7 3.3 3.30 NO. 4 + 0.000 17.673 3.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 3 NO. 4 + 7.327 7.327 3.3 3.30 24.2 3.3 3.30 3 NO. 5 + 0.000 12.673 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 4 NO. 6 + 0.000 20.000 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 4 NO. 7 + 0.000 7.496 6.5 4.90 36.7 6.5 4.90 3 NO. 7 + 17.504 17.504 6.5 6.50 113.8 6.5 6.50 11 NO. 8 + 0.000 2.496 6.5 6.5 6.50 16.2 6.5 6.50 1 NO. 9 + 9.367 6.5 6.5 6.50 28.4 6.5 6.50 1 NO. 10 + 10.405 10.465 6.5 6.5 6.50 60.9 6.5 <td< td=""><td>NO.</td><td>2</td><td>+</td><td>0.000</td><td>20.000</td><td></td><td></td><td></td><td>0.0</td><td>0.00</td><td>0.0</td><td>0.0</td><td>0.00</td><td>0.0</td></td<>	NO.	2	+	0.000	20.000				0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
NO. 3 + 2.327 2.327 3.3	NO.	2	+	6. 400	6. 400				3. 3	1.65	10.6	3. 3	1. 65	10.6
NO. 4 + 0.000 17.673 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 58.3 3.3 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 3.30 41.8 3.3 3.30 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3	NO.	3	+	0.000	13.600				3. 3	3. 30	44. 9	3. 3	3. 30	44. 9
NO. 4 + 7.327 7.327 3.3 3.30 24.2 3.3 3.30 24.2 NO. 5 + 0.000 12.673 3.3 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 40.8 NO. 6 + 0.000 20.000 3.3 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 66.0 3.3 3.30 66.0 66.0 3.3 3.30 66.0 66.0 66.0 3.3 3.30 66.	NO.	3	+	2. 327	2. 327				3. 3	3. 30	7. 7	3. 3	3. 30	7. 7
NO. 5 + 0.000 12.673 3.3 3.30 41.8 3.3 3.30 6.0 NO. 6 + 0.000 20.000 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 NO. 6 + 12.504 12.504 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 NO. 7 + 0.000 7.496 6.5 4.90 36.7 6.5 4.90 NO. 7 + 17.504 17.504 6.5 6.50 113.8 6.5 6.50 11 NO. 8 + 0.000 2.496 6.5 6.5 6.50 16.2 6.5 6.50 11 NO. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 10 NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 <td>NO.</td> <td>4</td> <td>+</td> <td>0.000</td> <td>17. 673</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>3. 3</td> <td>3. 30</td> <td>58. 3</td> <td>3. 3</td> <td>3. 30</td> <td>58. 3</td>	NO.	4	+	0.000	17. 673				3. 3	3. 30	58. 3	3. 3	3. 30	58. 3
NO. 6 + 0.000 20.000 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 66.0 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 41.2 4.90 36.7 6.5 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 6.50 <td>NO.</td> <td>4</td> <td>+</td> <td>7. 327</td> <td>7. 327</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>3. 3</td> <td>3. 30</td> <td>24. 2</td> <td>3.3</td> <td>3. 30</td> <td>24. 2</td>	NO.	4	+	7. 327	7. 327				3. 3	3. 30	24. 2	3.3	3. 30	24. 2
NO. 6 + 12.504 12.504 3.3 3.30 41.3 3.3 3.30 40.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.3 3.30 41.90 36.7 6.5 4.90 36.7 6.5 4.90 36.7 6.5 4.90 36.7 6.5 6.50 113.8 6.5 6.50 6.50 113.8 6.5 6.50	NO.	5	+	0.000	12. 673				3. 3	3. 30	41.8	3.3	3. 30	41.8
N0. 7 + 0.000 7.496 6.5 4.90 36.7 6.5 4.90 3 N0. 7 + 17.504 17.504 6.5 6.5 6.50 113.8 6.5 6.50 11 N0. 8 + 0.000 2.496 6.5 6.5 6.50 16.2 6.5 6.50 5 N0. 8 + 4.367 4.367 6.5 6.50 28.4 6.5 6.50 5 N0. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 60.9 6.5 6.50 60.9	NO.	6	+	0.000	20.000				3. 3	3. 30	66. 0	3. 3	3. 30	66. 0
NO. 7 + 17.504 17.504 6.5 6.50 113.8 6.5 6.50 11 NO. 8 + 0.000 2.496 6.5 6.5 6.50 16.2 6.5 6.50 1 NO. 8 + 4.367 4.367 6.5 6.50 28.4 6.5 6.50 2 NO. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 10 NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 6	NO.	6	+	12. 504	12. 504				3. 3	3. 30	41. 3	3.3	3. 30	41. 3
NO. 8 + 0.000 2.496 6.5 6.50 16.2 6.5 6.50 18.2 NO. 8 + 4.367 4.367 6.5 6.5 6.50 28.4 6.5 6.50 28.4 NO. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 10 NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 <td>NO.</td> <td>7</td> <td>+</td> <td>0.000</td> <td>7. 496</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>6. 5</td> <td>4. 90</td> <td>36. 7</td> <td>6. 5</td> <td>4. 90</td> <td>36. 7</td>	NO.	7	+	0.000	7. 496				6. 5	4. 90	36. 7	6. 5	4. 90	36. 7
NO. 8 + 4.367 4.367 6.5 6.50 28.4 6.5 6.50 2 NO. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 10 NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 6 NO. 10 + 0.000 10.633 6.5 6.50 69.1 6.5 6.50 6 NO. 10 + 10.465 10.465 6.5 6.50 68.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 18 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	NO.	7	+	17. 504	17. 504				6. 5	6. 50	113. 8	6. 5	6. 50	113.8
NO. 9 + 0.000 15.633 6.5 6.50 101.6 6.5 6.50 10 NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 6 NO. 10 + 0.000 10.633 6.5 6.50 69.1 6.5 6.50 6 NO. 10 + 10.465 10.465 6.5 6.50 68.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 18 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	NO.	8	+	0.000	2. 496				6. 5	6. 50	16. 2	6. 5	6. 50	16. 2
NO. 9 + 9.367 9.367 6.5 6.50 60.9 6.5 6.50 6 NO. 10 + 0.000 10.633 6.5 6.5 6.50 69.1 6.5 6.50 6 NO. 10 + 10.465 10.465 6.5 6.50 68.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 1 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.0 0.00 0.0<	NO.	8	+	4. 367	4. 367				6. 5	6. 50	28. 4	6. 5	6. 50	28. 4
NO. 10 + 0.000 10.633 6.5 6.50 69.1 6.5 6.50 6 NO. 10 + 10.465 10.465 6.5 6.5 6.50 68.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 1 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.00 0.00 0.0 0.0 0.00 0.00 0.00 0.00	NO.	9	+	0.000	15. 633				6. 5	6. 50	101. 6	6. 5	6. 50	101.6
NO. 10 + 10.465 10.465 6.5 6.50 68.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 18 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.00 0.00 0.0 0.00 0.00	NO.	9	+	9. 367	9. 367				6. 5	6. 50	60. 9	6. 5	6. 50	60. 9
NO. 11 + 0.000 9.535 6.5 6.50 62.0 6.5 6.50 6 NO. 11 + 9.900 9.900 6.5 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 18.1 NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.00 0.00 0.0 0.0 0.00	NO.	10	+	0.000	10. 633				6. 5	6. 50	69. 1	6. 5	6. 50	69. 1
NO. 11 + 9.900 6.5 6.50 64.4 6.5 6.50 6 NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 18.1 NO. 12 + 0.00 0.00 0.0 0.0 0.0 0.00	NO.	10	+	10.465	10. 465				6. 5	6. 50	68. 0	6. 5	6. 50	68. 0
NO. 11 + 15.465 5.565 0.0 3.25 18.1 0.0 3.25 NO. 12 + 0.000 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	NO.	11	+	0.000	9. 535				6. 5	6. 50	62. 0	6. 5	6. 50	62. 0
NO. 12 + 0.000 4.535 0.0 0.00 0.0 0.0 0.00	NO.	11	+	9. 900	9. 900				6. 5	6. 50	64. 4	6. 5	6. 50	64. 4
	NO.	11	+	15. 465	5. 565				0.0	3. 25	18. 1	0.0	3. 25	18. 1
NO. 12 + 15.490	NO.	12	+	0.000	4. 535				0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
	NO.	12	+	15. 490	15. 490				0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
合計 255.5 933.9 93		合		計	255. 5						933. 9			933. 9

車道舗装巻込み部

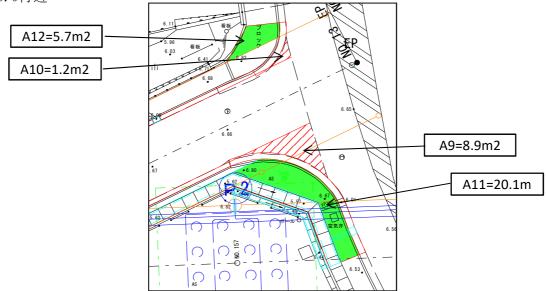
1. NO. 5+13. 0付近



2. NO. 10+5. 0付近



3. NO. 12+15. 0付近



巻き込み部舗装計算書

車道舗装面積

路盤工・路床改良工	A1	9.9
	A2	0.9
	A3	0.9
	A4	52.8
	A5	2.9
	A6	2.8
合計		70.2 m2

取り壊し工集計表

取り壊し工						
	アスファル	ント舗装	t=5	\mathbf{m}^2	925.0	

取り壊し工集計表

取り壊し工						
	アスファル	ント舗装	t=5	\mathbf{m}^2	925.0	