

平成 2 3 年度 京都縦貫自動車道関連

市森地区 下水道管路移設工事 その 2

船井郡京丹波町 市森 地内

【 数量計算書 】

1 圧送管 布設工 VUφ100

2 トラス

3 下部工 杭基礎

4 試験掘

目 次

1. VP φ100圧送管布設工〔No. 0～IP. 22+3.90m区間〕	 1	— 1
(1) 土工	 1	— 2
(2) 管布設工	 1	— 12
(3) 舗装工	 1	— 18
2. トラス数量計算書	 2	— 1
(1) 集計表	 2	— 2
(2) 重量計算書	 2	— 6
(3) 塗装数量計算書	 2	— 16
3. 水管橋 下部工数量	 3	— 1
(1) 数量総括表	 3	— 2
(2) A 1 橋台数量表	 3	— 3
(3) A 2 橋台数量表	 3	— 9
(4) 擁壁撤去・復旧	 3	— 15
4. その2 試験堀工	 4	— 1

1. VPφ100圧送管布設工
〔No.0既設～IP.22+3.90m区間〕

(1) 土 工

圧送管土工集計表

名称	路線	須知水辺	路線	国道車道	路線	ブロック敷入	路線	ブロック敷	路線	未舗装	合計
	延長	349.10m	延長	4.43m	延長	3.70m	延長	98.50m	延長	24.24m	
	単位土工	A×L	単位土工	A×L	単位土工	A×L	単位土工	A×L	単位土工	A×L	
舗装切断工											
As t=5cm	2.00	698.20									698.20 m
舗装切断工											
As t=25cm			2.00	8.86							8.86 m
舗装取壊工											
As t=5cm	0.80	279.28									279.28 m2
舗装取壊工											
As t=25cm			0.80	3.54							3.54 m2
ブロック取壊工											
t=6cm							0.80	78.80			78.80 m2
ブロック取壊工											
t=8cm					0.80	2.96					2.96 m2
機械床掘工											
BH	0.66	230.41	0.86	3.81	0.80	2.96	0.70	68.95	0.87	21.09	327.22 m3
砂基礎											
	0.24	83.78	0.24	1.06	0.24	0.89	0.24	23.64	0.24	5.82	115.19 m3
埋戻工											
BH 発生土	0.25	87.28	0.21	0.93	0.24	0.89	0.34	33.49	0.42	10.18	132.77 m3
残土処分											
土砂	0.38	132.66	0.63	2.79	0.53	1.96	0.32	31.52	0.40	9.70	178.63 m3
殻処分											
As	0.04	13.96	0.20	0.89							14.85 m3
殻処分											
平板ブロック					0.06	0.22	0.05	4.93			5.15 m3
下層路盤工											
再生切込碎石 t=10cm	0.80	279.28									279.28 m2
下層路盤工											
再生切込碎石 t=15cm									0.80	19.39	19.39 m2
下層路盤工											
再生切込碎石 t=16cm							0.80	78.80			78.80 m2
下層路盤工											
再生切込碎石 t=35cm			0.80	3.54							3.54 m2
下層路盤工											
再生切込碎石 t=43cm					0.80	2.96					2.96 m2
上層路盤工											
再生粒調碎石 t=10cm									0.80	19.39	19.39 m2
上層路盤工											
再生粒調碎石 t=12cm	0.80	279.28									279.28 m2
上層路盤工											
再生粒調碎石 t=15cm			0.80	3.54							3.54 m2
上層路盤工											
再生切込碎石 t=17cm			0.80	3.54							3.54 m2
仮復旧											
再生密粒アスコン t=3cm	0.80	279.28			0.80	2.96	0.80	78.80			361.04 m2
仮復旧											
再生密粒アスコン t=8cm			0.80	3.54							3.54 m2
土留工(軽量鋼矢板)											
L=2.0m W=0.80m		1.50						1.00			2.50 m
土留め材 損料・賃料											1 式
防護コンクリート工											
500×500											2.00 m
水替え工											1 式

10cm以下 計
①+②+③
361.04

[illegible]

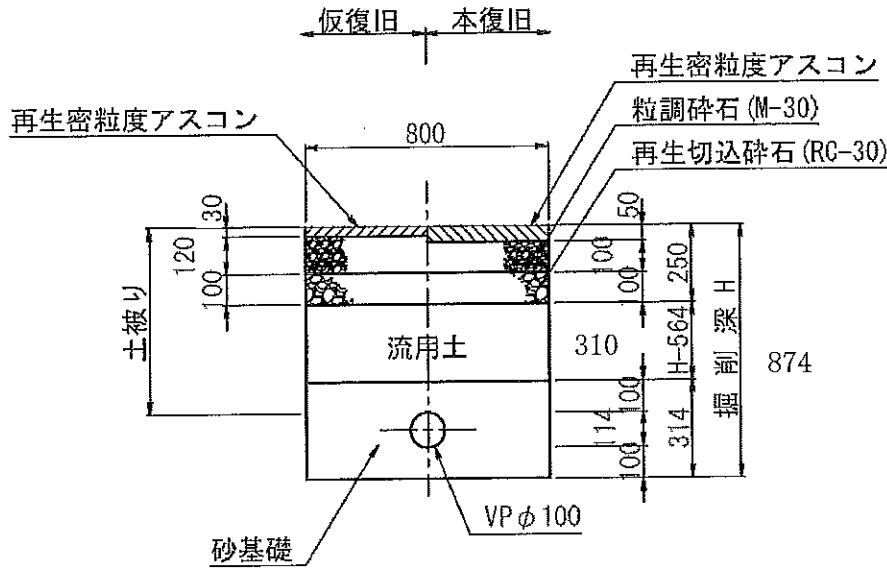
平均土被り 計 算 表									
測 点	距 離	土 被 り			平均	軽量鋼矢板			
		h	平 均	積		L=2.00m	L=2.50m	L=2.50m	L=3.00m
須知水辺公園線									
No.0		1.21							
	3.50	1.22	1.215	4.25					
	1.50	0.61	0.915	1.37					
IP.1	8.70	0.60	0.605	5.26					
No.1	16.30	0.60	0.600	9.78					
No.2	30.00	0.60	0.600	18.00					
IP.2	0.70	0.60	0.600	0.42					
IP.3	19.00	0.60	0.600	11.40					
No.3	10.30	0.62	0.610	6.28					
IP.4	8.70	0.67	0.645	5.61					
IP.5	15.00	0.64	0.655	9.83					
No.4	6.30	0.60	0.620	3.91					
IP.6	5.70	0.60	0.600	3.42					
IP.7	12.00	0.62	0.610	7.32					
No.5	12.30	0.60	0.610	7.50					
IP.8	7.70	0.60	0.600	4.62					
No.6	22.30	0.60	0.600	13.38					
No.7	30.00	0.60	0.600	18.00					
No.8	30.00	0.60	0.600	18.00					
IP.9	3.70	0.60	0.600	2.22					
	6.96	0.60	0.600	4.18					
	0.79	1.39	0.995	0.79					
	1.50	1.40	1.395	2.09		1.50			
	0.79	0.62	1.010	0.80					
No.9	16.26	0.71	0.665	10.81					
IP.10	5.70	0.74	0.725	4.13					
No.10	24.30	1.04	0.890	21.63					
IP.11	2.70	1.12	1.080	2.92					
IP.12	10.00	0.60	0.860	8.60					
No.11	17.30	0.60	0.600	10.38					
IP.13	5.70	0.60	0.600	3.42					
	13.40	1.10	0.850	11.39					
計	349.10			231.71	0.66	1.50			

平均土被り 計 算 表									
測 点	距 離	土 被 り			平均	軽量鋼矢板			
		h	平 均	積		L=2.00m	L=2.50m	L=2.50m	L=3.00m
国道車道									
		1.10							
IP.14	2.10	1.12	1.110	2.33					
	2.33	1.11	1.115	2.60					
計	4.43			4.93	1.11				
未舗装									
		0.78							
IP.15	1.00	0.80	0.790	0.79					
IP.16	1.72	0.82	0.810	1.39					
IP.17	12.82	0.92	0.870	11.15					
No.14	5.37	0.89	0.905	4.86					
	3.33	0.86	0.875	2.91					
計	24.24			21.10	0.87				
平板ブロック舗装(乗入部)									
		0.86							
IP.18	0.60	0.86	0.860	0.52					
	3.10	0.86	0.860	2.67					
計	3.70			3.19	0.86				
平板ブロック舗装(一般部)									
		0.86							
IP.19	20.90	1.27	1.065	22.26					
No.15	2.07	1.29	1.280	2.65					
	1.00	1.30	1.295	1.30		1.00			
	0.70	0.60	0.950	0.67					
IP.20	12.23	0.60	0.600	7.34					
No.16	16.07	0.60	0.600	9.64					
IP.21	29.93	0.60	0.600	17.96					
No.17	0.07	0.61	0.605	0.04					

平均土被り 計 算 表									
測 点	距 離	土 被 り			平均	軽量鋼矢板			
		h	平 均	積		L=2.00m	L=2.50m	L=2.50m	L=3.00m
須知市森線									
		0.60							
IP.23	11.60	0.60	0.600	6.96					
No.18	2.87	0.60	0.600	1.72					
	12.40	0.98	0.790	9.79					
No.19	17.60	0.60	0.790	13.90					
IP.24	8.13	0.60	0.600	4.87					
IP.25	18.00	0.60	0.600	10.80					
No.20	3.87	0.60	0.600	2.32					
IP.26	16.13	0.60	0.600	9.67					
No.21	13.87	0.60	0.600	8.32					
IP.27	1.83	0.61	0.605	1.10					
	1.15	0.40	0.505	0.58					
	6.90	0.49	0.445	3.07					
IP.28	5.75	0.60	0.545	3.13					
IP.29	12.00	0.60	0.600	7.20					
No.22	2.37	0.61	0.605	1.43					
IP.30	19.63	0.60	0.605	11.87					
IP.31	10.00	0.78	0.690	6.90					
No.23	0.37	0.47	0.625	0.23					
	0.43	0.10	0.285	0.12					
	3.70	0.10	0.100	0.37					
	0.90	0.96	0.530	0.47					
IP.32	4.60	0.89	0.925	4.25					
No.24	20.37	1.20	1.045	21.28					
M.1	4.63	1.21	1.205	5.57					
控除	-1.25				人孔中心～矢板まで				
計	197.85			135.92	0.68				

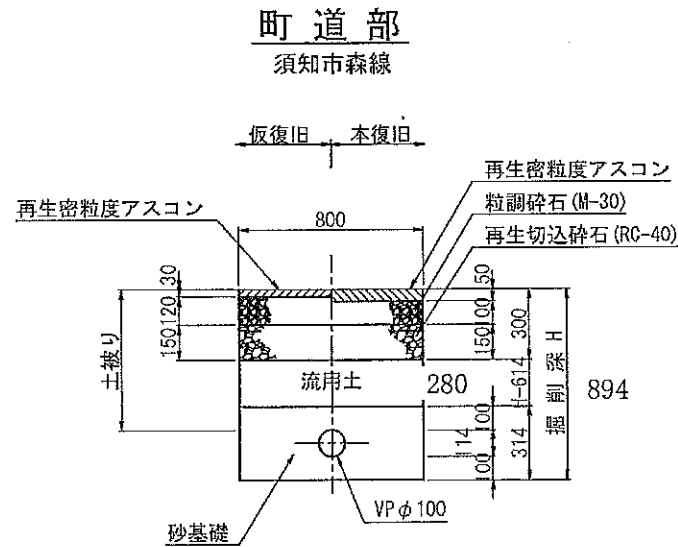
町道部

須知水辺公園線



平均土被り＝ 0.66 m

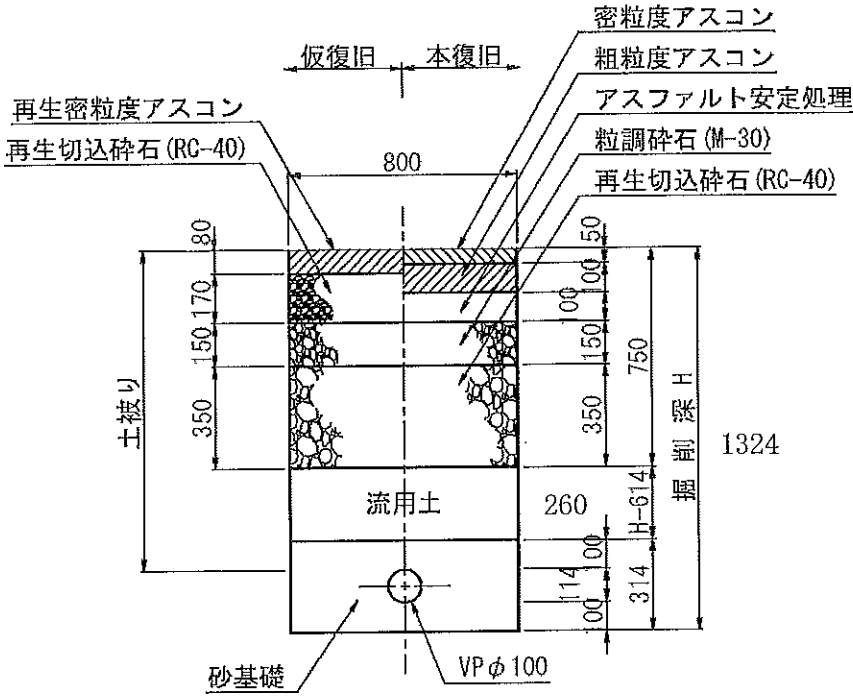
工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
舗装切断工	As t=5cm	1.00×2	m	2.00
舗装取壊工	As t=5cm	1.00×0.8	m2	0.80
機械床掘工	BH	0.80×(0.874-0.05)	m3	0.66
砂基礎		0.80×0.314-0.114^2×3.14/4	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH	0.80×(0.66-0.10-0.25)	m3	0.25
残土処分	土砂	0.66 - 0.25 / 0.9	m3	0.38
殻処分	As	0.80×0.05	m3	0.04
下層路盤工	再生切込碎石 t=10cm	1.00×0.8	m2	0.80
上層路盤工	再生粒調碎石 t=12cm	1.00×0.8	m2	0.80
仮復旧	表層As t=3cm	1.00×0.8	m2	0.80



掘削幅 0.80 m
平均土被り= 0.68 m

工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
舗装切断工	As t=5cm	1.00×2	m	2.00
舗装取壊工	As t=5cm	0.80×1.00	m2	0.80
機械床掘工	BH0.35	0.80×(0.894-0.05)	m3	0.68
砂基礎		0.80×0.314-0.114^2×3.14/4	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH0.35	0.80×(0.68-0.10-0.30)	m3	0.22
残土処分	土砂	0.68 - 0.22 / 0.9	m3	0.44
殻処分	As	0.80×0.05	m3	0.04
下層路盤工	再生切込砕石 t=15cm	0.80×1.00	m2	0.80
上層路盤工	再生粒調砕石 t=12cm	0.80×1.00	m2	0.80
仮復旧	表層As t=3cm	0.80×1.00	m2	0.80

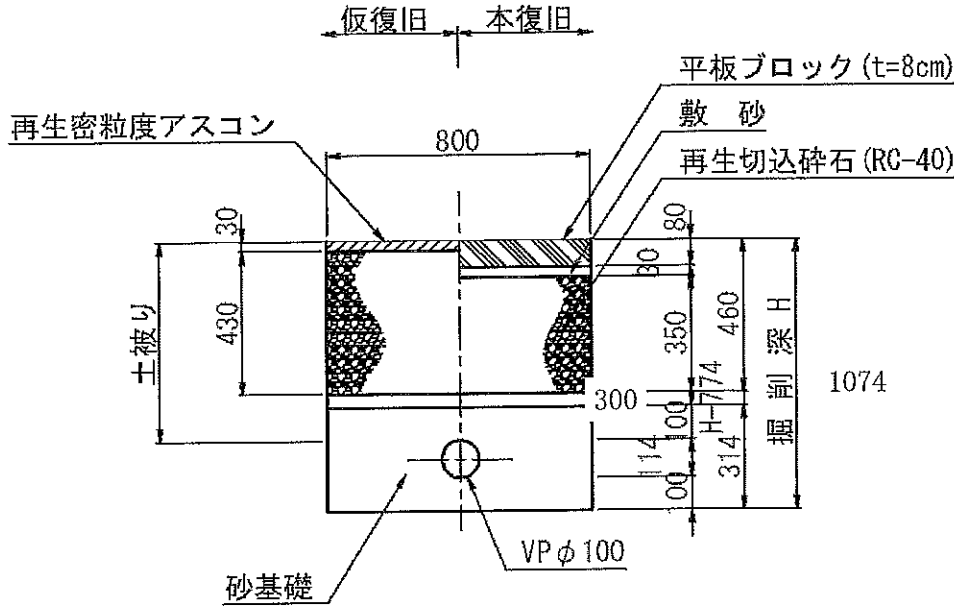
国道車道部



平均土被り= 1.11 m

工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
舗装切断工	As t=25cm	1.00×2	m	2.00
舗装取壊工	As t=25cm	1.00×0.8	m2	0.80
機械床掘工	BH	0.80×(1.324-0.25)	m3	0.86
砂基礎		0.80×0.314-0.114^2×3.14/4	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH	0.80×(1.11-0.10-0.75)	m3	0.21
残土処分	土砂	0.86 - 0.21 / 0.9	m3	0.63
殻処分	As	0.80×0.25	m3	0.20
下層路盤工	再生切込碎石 t=35cm	1.00×0.8	m2	0.80
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	1.00×0.8	m2	0.80
上層路盤工	再生切込碎石 t=17cm	1.00×0.8	m2	0.80
仮復旧	表層As t=8cm	1.00×0.8	m2	0.80

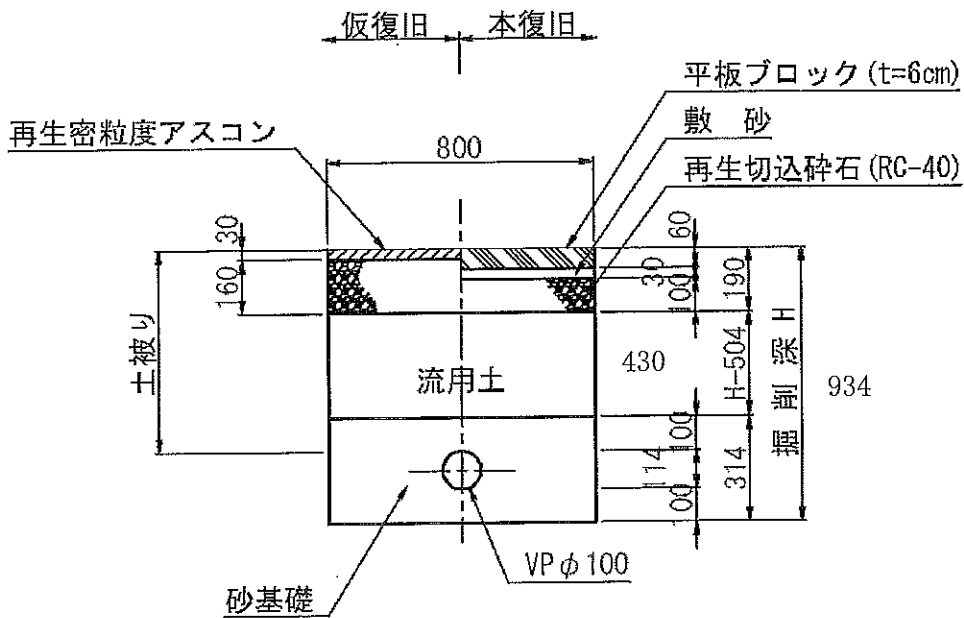
平板ブロック舗装部
(乗入部)



平均土被り= 0.86 m

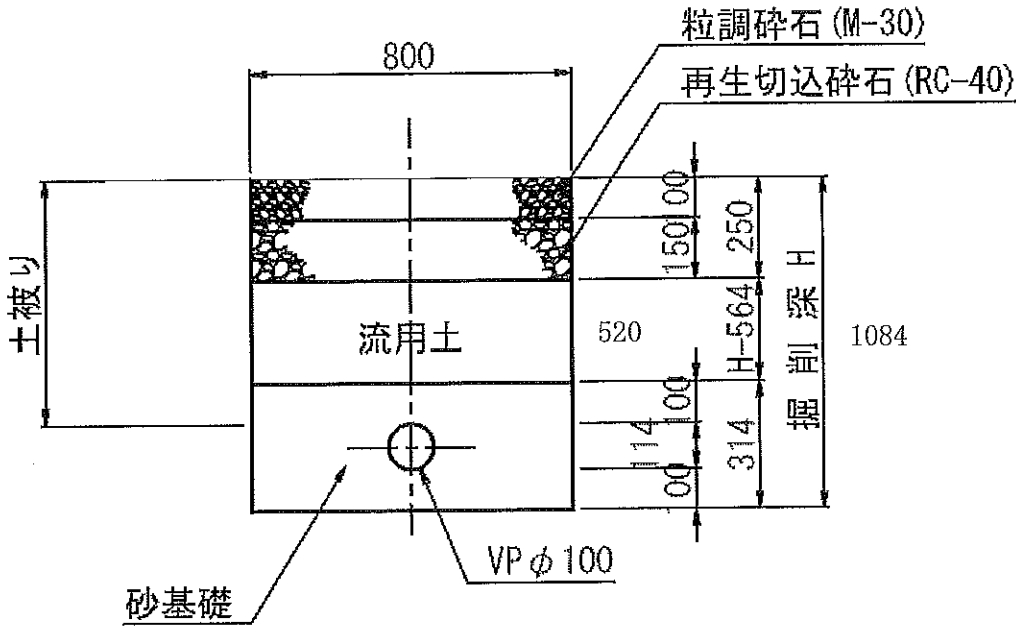
工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
ブロック取壊工	t=8cm	1.00×0.8	m2	0.80
機械床掘工	BH	0.80×(1.074-0.08)	m3	0.80
砂基礎		0.80×0.314-0.114^2×3.14/4	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH	0.80×(0.86-0.10-0.46)	m3	0.24
残土処分	土砂	0.80 - 0.24 / 0.9	m3	0.53
敷処分	平板ブロック	0.80×0.08	m3	0.06
下層路盤工	再生切込碎石 t=43cm	1.00×0.8	m2	0.80
仮復旧	表層As t=3cm	1.00×0.8	m2	0.80

平板ブロック舗装部
(一般部)



平均土被り= 0.72 m

工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
ブロック取壊工	t=6cm	1.00×0.8	m2	0.80
機械床掘工	BH	0.80×(0.934-0.06)	m3	0.70
砂基礎		0.80×0.314-0.114^2×3.14/4	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH	0.80×(0.72-0.10-0.19)	m3	0.34
残土処分	土砂	0.70 - 0.34 / 0.9	m3	0.32
殻処分	平板ブロック	0.80×0.06	m3	0.05
下層路盤工	再生切込碎石 t=16cm	1.00×0.8	m2	0.80
仮復旧	表層As t=3cm	1.00×0.8	m2	0.80



平均土被り= 0.87 m

工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
機械床掘工	BH	0.80×1.084	m3	0.87
砂基礎		$0.80 \times 0.314 - 0.114^2 \times 3.14 / 4$	m3	0.24
埋戻工	発生土 BH	$0.80 \times (0.87 - 0.10 - 0.25)$	m3	0.42
残土処分	土砂	$0.87 - 0.42 / 0.9$	m3	0.40
下層路盤工	再生切込碎石 t=15cm	1.00×0.8	m2	0.80
上層路盤工	再生粒調碎石 t=10cm	1.00×0.8	m2	0.80

(2) 管 布 設 工

圧送管布設工集計表

工 種	種 別	形状・寸法	数 量	単位	備 考
管 材 料	硬質塩化ビニル管	VPφ100(RR)	121	本	
	90° 曲管	VPφ100(RR)	2	個	
	45° 曲管	VPφ100(RR)	11	個	
	22 1/2° 曲管	VPφ100(RR)	4	個	
	11 1/4° 曲管	VPφ100(RR)	4	個	
	5 5/8° 曲管	VPφ100(RR)	5	個	
	90° エルボ	VPφ100(TS)	2	個	
	ソケット	VPφ100(RR)	8	個	
	VC短管1号	φ100	2	個	
	離脱防止金具	VPφ100用	51	組	
	内副管用固定バンド	φ100用	2	組	
	埋設標識シート・明示テープ	150*50 2倍	479	m	
管 布 設 工	塩ビ管布設工	VPφ100	479	m	
	RR継手工	VPφ100	163	口	
	TS継手工	VPφ100	4	口	
	離脱防止金具取付工	VPφ100	51	箇所	
	VC短管1号取付工	φ100	2	箇所	フランジ継手工+メカニカル継手工
	埋設標識シート・明示テープ工		479	m	

圧送管布設工集計表

工 種	種 別	形状・寸法	数 量	単位	備 考
管 材 料	硬質塩化ビニル管	VP φ100(RR)	49	本	
	90° 曲管	VP φ100(RR)	3	個	
	45° 曲管	VP φ100(RR)	4	個	
	22 1/2° 曲管	VP φ100(RR)	2	個	
	11 1/4° 曲管	VP φ100(RR)	3	個	
	5 5/8° 曲管	VP φ100(RR)	1	個	
	ソケット	VP φ100(RR)	6	個	
	VC短管1号	φ100	1	個	
	離脱防止金具	VP φ100用	26	組	
	フランジ継ぎ手材	RF φ100	1	組	パッキンボルトナット(SUS)
管 布 設 工	塩ビ管布設工	VP φ100	174.2	m	
	RR継手工	VP φ100	74	口	
	離脱防止金具取付工	VP φ100	26	箇所	
	VC短管1号取付工	φ100	1	箇所	フランジ継手工+メカニカル継手工
	防護コンクリート	基礎碎石あり	7.1	m	

数量計算書(材料)							
材 料		硬質塩化ビニル管 VP φ100(RR)			数量計算書(材料)		
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	単 位 長	延長(m)	備 考
硬質塩化ビニル管(直管)	VP φ100(RR)		本	103	4000	412.000	
硬質塩化ビニル管(切管用)	VP φ100(RR)	別紙切管調書より	本	18		54.680	
90° 曲管	VP φ100(RR)		個	2	870	1.740	
45° 曲管	VP φ100(RR)		個	11	520	5.720	
22 1/2° 曲管	VP φ100(RR)		個	4	390	1.560	
11 1/4° 曲管	VP φ100(RR)		個	4	330	1.320	
5 5/8° 曲管	VP φ100(RR)		個	5	300	1.500	
90° エルボ	VP φ100(TS)		個	2	140	0.280	
ソケット	VP φ100(RR)		個	8	80	0.640	
VC短管1号	7.5K φ100		個	2			
離脱防止金具	VP φ100用		組	51			
内副管用固定バンド	φ100用		組	2			
						479.44	延長合計

材 料		数量計算書(材料)					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	単 位 長	延 長 (m)	備 考
硬質塩化ビニル管(直管)	VP φ 100(RR)		本	39	4000	156.000	
硬質塩化ビニル管(切管用)	VP φ 100(RR)	別紙切管調書より	本	10		10.910	
90° 曲管	VP φ 100(RR)		個	3	870	2.610	
45° 曲管	VP φ 100(RR)		個	4	520	2.080	
22 1/2° 曲管	VP φ 100(RR)		個	2	390	0.780	
11 1/4° 曲管	VP φ 100(RR)		個	3	330	0.990	
5 5/8° 曲管	VP φ 100(RR)		個	1	300	0.300	
ソケット	VP φ 100(RR)		個	6	80	0.480	
VC短管1号	7.5K φ 100		個	1			
離脱防止金具	VP φ 100用		組	26			
フランジ継ぎ手材	φ 100用		組	1			ハッキボルトナット(SUS)
						174.15	延長合計

φ100の切管表

L= 4.000										1
管種	呼び径	本	番号	切甲管	番号	切乙管	番号	切乙管	残管	
RR	100	1	∠	2.78		1.20			0.02	
RR	100	1	∠	1.23		1.60		1.04	0.13	
RR	100	1	∠	3.36		0.47			0.17	
RR	100	1	∠	2.70		0.35			0.95	
RR	100	1	∠	3.67					0.33	
RR	100	1	∠	3.69					0.31	
RR	100	1	∠	0.60		1.45		1.51	0.44	
RR	100	1	∠	0.98		1.60			1.42	
RR	100	1	∠	0.60		1.94			1.46	
RR	100	1	∠	2.69					1.31	
RR	100	1	∠	2.64					1.36	
RR	100	1	∠	2.86					1.14	
小計	100	12		27.80		8.61		2.55	9.04	

φ100の切管表

2

管種	呼び径	本	番号	切甲管	番号	切乙管	番号	切乙管	番号	残管		
RR	100	1		└─ 0.67		─ 2.30				─ 1.03		
RR	100	1		└─ 1.20						─ 2.80		
RR	100	1		└─ 3.00						─ 1.00		
RR	100	1		└─ 0.47		─ 3.10				─ 0.43		
RR	100	1		└─ 3.82						─ 0.18		
RR	100	1		└─ 3.71						─ 0.29		
小計	100	6		12.87		5.40				5.73		
合計	100	18		40.67		14.01				14.77		
						54.68						

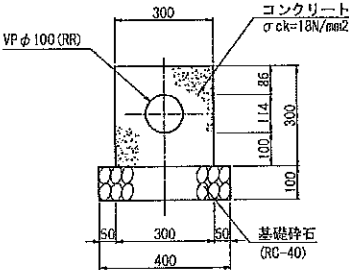
数量計算書(労務)						
布 設 工		硬質塩化ビニル管 VPφ100(RR)				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考	
塩ビ管布設工	VPφ100		m	479.4		
RR継手工	VPφ100	直+切+曲+ソケット*2 103+18+2+11+4+4+5+8*2	口	163		
TS継手工	VPφ100	TSエルボ 2*2	口	4		
離脱防止金具取付工	VPφ100		箇所	51		
VC短管1号取付工	7.5K φ100		箇所	2	メカニカル継手工+フランジ継手工	

φ100の切管表

L= 4.000										1
管種	呼び径	本	番号	切甲管	番号	切乙管	番号	切乙管	残管	
RR	100	1	∠	3.36		0.59			0.05	
RR	100	1	∠	3.61					0.39	
RR	100	1	∠	0.57		1.56			1.87	
RR	100	1	∠	3.00		0.97			0.03	
RR	100	1	∠	3.42					0.58	
RR	100	1	∠	0.44		3.33			0.23	
RR	100	1	∠	3.18					0.82	
RR	100	1	∠	0.75		2.99			0.26	
RR	100	1	∠	3.00		1.00				
RR	100	1	∠	3.00		0.47			0.53	
合計	100	10		24.33		10.91			4.76	

数量計算書(労務)					
布 設 工		硬質塩化ビニル管 VPφ100(RR)		数 量	備 考
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
塩ビ管布設工	VPφ100		m	174.2	参考日進量 20m/日
RR継手工	VPφ100		口	74	
離脱防止金具取付工	VPφ100		箇所	26	
VC短管1号取付工	7.5K φ100	フランジ取付工+メカニカル継手工	箇所	1	
防護コンクリート	基礎碎石あり	4.5+2.6	m	7.1	

防護コンクリート S=1/10



工 種	形状寸法	計 算 式	単位	数 量
基礎碎石	再生碎石 RC-40 t=100	0.40 × 10	m2	4.00
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$(0.30 \times 0.30 - 0.114^2 \times 3.14 / 4) \times 10$	m3	0.800
型 枠		0.30 × 2 × 10	m2	6.00

(3) 舗 装 工

舗装工(本復旧)集計表

工 種	種 別	形状・寸法	数 量	単位	備 考
仮舗装取壊し		As t=3cm	361.04	m2	計 364.6m ²
仮舗装取壊し		As t=8cm	3.54	m2	
路盤掘削(仮舗装部)	町道	t=2cm	5.59	m3	計 11.2m ³
路盤掘削(仮舗装部)	国道車道部	t=17cm	0.60	m3	
路盤掘削(仮舗装部)	平板ブロック乗入部	t=8cm	0.24	m3	
路盤掘削(仮舗装部)	平板ブロック一般部	t=6cm	4.73	m3	
舗装版切断		As t=5cm	—	m	町道
舗装版取壊し(影響部)	町道	t=5cm	1273.53	m2	
舗装版取壊し(影響部)	国道車道部	t=25cm	14.62	m2	
ブロック取壊し(影響部)	平板ブロック乗入部	t=8cm	8.14	m2	計 243.2m ²
ブロック取壊し(影響部)	平板ブロック一般部	t=6cm	235.02	m2	
上層路盤工	アスファルト安定処理	t=10cm	3.54	m2	
敷き砂	平板ブロック	t=3cm	324.92	m2	
基層	国道車道部	As t=10cm	18.16	m2	
表層	国道車道部	As t=5cm	18.16	m2	不陸整正 1895.9m ²
表層	町道部	As t=5cm	1552.81	m2	
平板ブロック据付	乗入部	t=8cm	11.10	m2	
平板ブロック据付	一般部	t=6cm	313.82	m2	

5.

10

舗 装 工		数 量 計 算 書			
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
仮舗装取壊し	As t=3cm	土工集計表より	m2	361.04	
仮舗装取壊し	As t=8cm	土工集計表より	m2	3.54	
路盤掘削(仮舗装部)	町道 t=2cm	土工集計表より	m3	5.59	
路盤掘削(仮舗装部)	国道車道部 t=17cm	土工集計表より	m3	0.60	
路盤掘削(仮舗装部)	平板ブロック乗入部 t=8cm	土工集計表より	m3	0.24	
路盤掘削(仮舗装部)	平板ブロック一般部 t=6cm	土工集計表より	m3	4.73	
舗装版切断	町道 As t=5cm		m	—	
舗装版取壊し(影響部)	町道 t=5cm	1,552.81 - 279.28	m2	1273.53	
舗装版取壊し(影響部)	国道車道部 t=25cm	18.16 - 3.54	m2	14.62	
ブロック取壊し(影響部)	平板ブロック乗入部 t=8cm	11.10 - 2.96	m2	8.14	
ブロック取壊し(影響部)	平板ブロック一般部 t=6cm	313.82 - 78.80	m2	235.02	
上層路盤工	アスファルト安定処理 t=10cm	国道車道 掘削部	m2	3.54	
敷き砂	平板ブロック t=3cm	11.10 + 313.82	m2	324.92	
基層	国道車道部 As t=10cm		m2	18.16	

舗 装 工		数 量 計 算 書			
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
表層	国道車道部 As t=5cm		m2	18.16	
表層	町道部 As t=5cm		m2	1552.81	
平板ブロック据付	乗入部 t=8cm		m2	11.10	
平板ブロック据付	一般部 t=6cm		m2	313.82	
残土処分	土砂	$5.59+0.60+0.24+4.73$	m3	11.16	
殻処分	As	$1,273.53 \times 0.05 + 14.62 \times 0.25$	m3	67.33	
殻処分	平板ブロック	$8.14 \times 0.08 + 235.02 \times 0.06$	m3	14.75	

舗 装 工			数量計算書		
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
仮舗装取壊し	As t=3cm	土工集計表より 土工集計表より 158.28×0.02	m2	158.28	
路盤掘削(仮舗装部)	町道 t=2cm		m3	3.17	
舗装版切断	町道 As t=5cm		m	199.10	
舗装版取壊し(影響部)	町道 t=5cm	577.12 - 158.28	m2	418.84	
表層	町道 As t=5cm		m2	577.12	
残土処分	土砂	3.17	m3	3.17	
穀処分	As	418.84×0.05	m3	20.94	

舗装工(本復旧) 計 算 表								
測 点	距 離	復旧幅						備 考
		W	平 均	面積				
須知水辺公園線								
No. 0		3.90						No.1流用
No. 1	30.00	3.90	3.900	117.00				
No. 2	30.00	4.60	4.250	127.50				
No. 3	30.00	5.00	4.800	144.00				
No. 4	30.00	5.05	5.025	150.75				
No. 5	30.00	4.70	4.875	146.25				
No. 6	30.00	4.60	4.650	139.50				
No. 7	30.00	4.20	4.400	132.00				
No. 8	30.00	4.30	4.250	127.50				
No. 9	30.00	4.30	4.300	129.00				
No. 10	30.00	4.50	4.400	132.00				
No. 11	30.00	4.10	4.300	129.00				
	19.10	4.10	4.100	78.31				No.11流用
計	349.10			1552.81				
国道車道								
		4.10						No.11流用
	4.43	4.10	4.100	18.16				No.11流用
計	4.43			18.16				
平板ブロック舗装(乗入部)								
		3.00						No.15流用
	3.70	3.00	3.000	11.10				No.15流用
計	3.70			11.10				

舗装工(本復旧) 計算表

[illegible]

鋪裝工(本復旧) 計 算 表

[illegible]

2. トラス 数量計算書

- (1) 集計表
- (2) 重量計算書
- (3) 塗装数量計算書

重 量 計 算 書

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO.1

使用箇所	材 質	形 状	長 さ (mm)	員 数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ	単重 kg	重量 kg	備 考
トラス補剛管① 可動部 7925L (1)								
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	5,000	2	38.7	193.5	387.0
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	2,925	1	38.7	113.2	113.2
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	1,775	1	38.7	68.7	68.7
下弦材	SGP	Caps	250A		2	6.30	6.3	12.6
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	1,085	1	46.2	50.1	50.1
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	5,000	1	46.2	231.0	231.0
上弦材	SGP	Caps	300A		1	9.40	9.4	9.4
横支材	SS400	H	125X125X6.5X9	2,071	1	23.6	48.9	48.9
横支材	SS400	[	125X65X6	1,732	2	13.4	23.2	46.4
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,956	1	8.79	17.2	17.2
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,252	3	8.79	19.8	59.4
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	500	1	8.79	4.4	4.4
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,252	1	8.79	11.0	11.0
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,171	1	15.0	32.6	32.6
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,798	1	15.0	42.0	42.0
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,441	2	12.2	29.8	59.6
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,429	4	12.2	29.6	118.4
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	500	2	12.2	6.1	12.2
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	1,441	2	12.2	17.6	35.2
ガセットプレート	SS400	PL	6t×200×183	ネット率48%	2	0.8	0.8	1.6 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×140×175	ネット率45%	2	0.5	0.5	1.0 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×150×100	ネット率50%	1	0.4	0.4	0.4 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×595×100	ネット率83%	1	2.3	2.3	2.3 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×670×100	ネット率85%	3	2.7	2.7	8.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×265×100	ネット率62%	4	0.8	0.8	3.2 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×630×100	ネット率84%	1	2.5	2.5	2.5 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×143×100	ネット率50%	1	0.3	0.3	0.3 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×790×100	ネット率87%	1	3.2	3.2	3.2 斜材

重 量 計 算 書

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO. 2

使用箇所	材 質	形 状	長 さ (mm)	員 数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ	単重 kg	重量 kg	備 考
ガセットプレート	SS400	PL	6t×360×100	ネット率86%	1	1.5	1.5	1.5 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×700×100	ネット率86%	2	2.8	2.8	5.6 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×660×100	ネット率85%	4	2.6	2.6	10.4 斜材
リングプレート	SS400	PL	9t×377×365	ネット率27%	4	2.6	2.6	10.4 リング
リングプレート	SS400	PL	9t×93×108	ネット率58%	4	0.4	0.4	1.6 リング
リングプレート	SS400	PL	9t×120×794		2	6.7	6.7	13.4 側板
リングプレート	SS400	PL	9t×120×165		2	1.4	1.4	2.8 側板
リングプレート	SS400	PL	9t×134×158	ネット率87%	4	1.3	1.3	5.2 脚板
リングプレート	SS400	PL	12t×200×140		4	2.6	2.6	10.4 脚板
リングプレート	SS400	PL	9t×60×102		8	0.4	0.4	3.2 リブ
リングプレート	SS400	PL	9t×150×113		1	1.2	1.2	1.2 リブ
リングプレート	SS400	PL	16t×220×300		2	8.3	8.3	16.6 底板
ソールプレート	SS400	PL	22t×180×300		2	9.3	9.3	18.6 底板
ブラケット	SS400	PL	12t×220×250		2	5.2	5.2	10.4 橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	6t×220×127	ネット率50%	2	0.7	0.7	1.4 橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×220×155		4	3.2	3.2	12.8 橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×150×155		2	2.2	2.2	4.4 橋軸方向落橋防止
ストッパー	SS400	H	100X100X6X8	250	1	16.9	4.2	4.2 橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×150×150		1	2.1	2.1	2.1 橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×170×120		2	1.9	1.9	3.8 橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	9t×150×150	ネット率78%	2	1.2	1.2	2.4 橋軸直角方向落橋防止
リブ	SS400	PL	6t×50×107		10	0.3	0.3	3.0
支持金具	SS400	PL	6t×200×155	ネット率63%	1	0.9	0.9	0.9 D部
支持金具	SS400	PL	6t×200×160	ネット率71%	1	1.1	1.1	1.1
支持金具	SS400	PL	6t×40×103	ネット率64%	1	0.1	0.1	0.1
						Σ=	1529.4 kg	

5033

NO. 3

2-8

5033

NO. 4

2-9

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO. 5

[illegible]

重 量 計 算 書

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO. 6

使用箇所	材 質	形 状	長 さ(mm)	員 数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ	単重 kg	重量 kg	備 考
トラス補剛管⑤ 固定部 7925L (1)								
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	5,000	2	38.7	193.5	387.0
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	2,925	1	38.7	113.2	113.2
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	1,775	1	38.7	68.7	68.7
下弦材	SGP	Caps	250A		2	6.3	6.3	12.6
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	1,085	1	46.2	50.1	50.1
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	5,000	1	46.2	231.0	231.0
上弦材	SGP	Caps	300A		1	9.4	9.4	9.4
横支材	SS400	H	125X125X6.5X9	2,071	1	23.6	48.9	48.9
横支材	SS400	[	125X65X6	1,732	3	13.4	23.2	69.6
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,578	1	8.79	22.7	22.7
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,252	3	8.79	19.8	59.4
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	500	1	8.79	4.4	4.4
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,252	1	8.79	11.0	11.0
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,783	1	15.0	41.7	41.7
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,162	1	15.0	32.4	32.4
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,441	4	12.2	29.8	119.2
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,429	2	12.2	29.6	59.2
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	500	2	12.2	6.1	12.2
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	1,429	2	12.2	17.4	34.8
ガセットプレート	SS400	PL	6t×200×183	ネット率48%	2	0.8	0.8	1.6 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×140×175	ネット率45%	2	0.5	0.5	1.0 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×150×100	ネット率50%	1	0.4	0.4	0.4 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×740×100	ネット率86%	1	3.0	3.0	3.0 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×670×100	ネット率85%	3	2.7	2.7	8.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×265×100	ネット率62%	6	0.8	0.8	4.8 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×630×100	ネット率84%	1	2.5	2.5	2.5 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×143×100	ネット率50%	1	0.3	0.3	0.3 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×790×100	ネット率87%	1	3.2	3.2	3.2 斜材

重量計算書

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO.7

使用箇所	材質	形状	長さ(mm)	員数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ	単重 kg	重量 kg	備考
ガセットプレート	SS400	PL	6t×360×100	ネット率86%	1	1.5	1.5	斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×700×100	ネット率86%	2	2.8	2.8	斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×660×100	ネット率85%	4	2.6	2.6	斜材
リングサポート	SS400	PL	9t×377×365	ネット率27%	4	2.6	2.6	リング
リングサポート	SS400	PL	9t×93×108	ネット率58%	4	0.4	0.4	リング
リングサポート	SS400	PL	9t×120×794		2	6.7	6.7	側板
リングサポート	SS400	PL	9t×120×165		2	1.4	1.4	側板
リングサポート	SS400	PL	9t×134×158	ネット率87%	4	1.3	1.3	脚板
リングサポート	SS400	PL	12t×200×140		4	2.6	2.6	脚板
リングサポート	SS400	PL	9t×60×102		8	0.4	0.4	リブ
リングサポート	SS400	PL	9t×150×113		1	1.2	1.2	リブ
リングサポート	SS400	PL	16t×220×300		2	8.3	8.3	底板
リングサポート	SS400	PL	22t×180×300		2	9.3	9.3	底板
ブラケット	SS400	PL	12t×220×250		2	5.2	5.2	橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	6t×220×127	ネット率50%	2	0.7	0.7	橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×220×155		4	3.2	3.2	橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×150×155		2	2.2	2.2	橋軸方向落橋防止
ストッパー	SS400	H	100X100X6X8	250	1	16.9	4.2	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×150×150		1	2.1	2.1	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×170×120		2	1.9	1.9	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	9t×150×150	ネット率78%	2	1.2	1.2	橋軸直角方向落橋防止
リブ	SS400	PL	6t×50×107		10	0.3	0.3	
支持金具	SS400	PL	6t×200×155	ネット率63%	1	0.9	0.9	
支持金具	SS400	PL	6t×200×310	ネット率64%	1	1.9	1.9	
支持金具	SS400	PL	6t×40×196	ネット率64%	1	0.2	0.2	
					Σ=		1560.8	kg
					トラス総合計		7320.5	kg

重 量 計 算 書

5033

須知川橋

(支間長36.8m)

NO.8

使用箇所	材 質	形 状	長 さ (mm)	員 数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ	単重 kg	重量 kg	備 考
添架管部								
直 管 100A×4000L (8)								
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	4,000	1	11.1	44.4	44.4
					Σ =		44.4	kg
					8 Σ =		355.2	kg
短 管 100A×2900L (1)								
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	2,900	1	11.1	32.2	32.2
					Σ =		32.2	kg
曲 管 100A×44°43'×63L×4000L (1)								
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	3,937	1	11.1	43.7	43.7
	SUS316	Elbows	φ 114.3X44°43'		1	1.3	1.3	1.3
					Σ =		45.0	kg
一フレンジ 曲 管 100A×45°×500L×927L (1)								
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	864	1	11.1	9.6	9.6
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	437	1	11.1	4.9	4.9
	SUS316	Elbows	φ 114.3X45°		1	1.3	1.3	1.3
	SUS316	Flange	100A用		1	4.6	4.6	4.6
					Σ =		20.4	kg

重 量 計 算 書

5033

須知川橋

NO.9

使用箇所	材 質	形 状	長 さ(mm)	員 数	単位重量 kg/m, Kg/ヶ		重量 kg	備 考
二フランジ T字管 100A×80A×2800L×250H (1)								
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	545	1	11.1	6.0	6.0
	SUS316TP	Pipe	φ 114.3×4.0t	2,045	1	11.1	22.7	22.7
	SUS316TP	Pipe	φ 89.1×4.0t	153	1	8.53	1.3	1.3
	SUS316	Tees	100A×80A		1	2.6	2.6	2.6
	SUS316	Flange	80A用		1	3.9	3.9	3.9
	SUS316	Flange	100A用		1	4.6	4.6	4.6
						Σ =	41.1	kg
						添架管合計	493.9	kg
落橋防止金具(橋軸直角方向) (2)								
	SS400	PL	16t×310×610		1	23.8	23.8	23.8
	SS400	PL	12t×150×290		2	4.1	4.1	8.2
	SS400	PL	12t×150×120	ネット率83%	4	1.4	1.4	5.6
						Σ =	37.6	kg
						2Σ =	75.2	kg
						総合計	7889.6	kg

外面塗装面積計算書

5033

須知川橋

(S-1塗装)

NO.1

使用箇所	材 質	形 状	長 さ(mm)	員 数	単位面積 ㎡/m,㎡/ヶ	単面積㎡	面積 ㎡	備 考
トラス補剛管① 可動部 7925L (1)								
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	5,000	2	0.84	4.2	8.4
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	2,925	1	0.84	2.5	2.5
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	1,775	1	0.84	1.5	1.5
下弦材	SGP	Caps	250A		2	0.2	0.2	0.4
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	1,085	1	1.00	1.1	1.1
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	5,000	1	1.00	5.0	5.0
上弦材	SGP	Caps	300A		1	0.3	0.3	0.3
横支材	SS400	H	125X125X6.5X9	2,071	1	0.75	1.6	1.6
横支材	SS400	[	125X65X6	1,732	2	0.51	0.9	1.8
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,956	1	0.28	0.5	0.5
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,252	3	0.28	0.6	1.8
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	500	1	0.28	0.1	0.1
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,252	1	0.28	0.4	0.4
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,171	1	0.44	1.0	1.0
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,798	1	0.44	1.2	1.2
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,441	2	0.36	0.9	1.8
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,429	4	0.36	0.9	3.6
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	500	2	0.36	0.2	0.4
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	1,441	2	0.36	0.5	1.0
ガセットプレート	SS400	PL	6t×200×183	ネット率48%	2	0.1	0.1	0.2 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×140×175	ネット率45%	2	0.1	0.1	0.2 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×150×100	ネット率50%	1	0.1	0.1	0.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×595×100	ネット率83%	1	0.1	0.1	0.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×670×100	ネット率85%	3	0.1	0.1	0.3 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×265×100	ネット率62%	4	0.1	0.1	0.4 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×630×100	ネット率84%	1	0.1	0.1	0.1 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×143×100	ネット率50%	1	0.1	0.1	0.1 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×790×100	ネット率87%	1	0.1	0.1	0.1 斜材

外面塗装面積計算書

5033

須知川橋

(S-1塗装)

NO.2

使用箇所	材 質	形 状		長 さ(mm)	員 数	単位面積 m ² /m, m ² /ヶ	単面積 m ²	面積 m ²	備 考
ガセットプレート	SS400	PL	6t×360×100	ネット率86%	1	0.1	0.1	0.1	斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×700×100	ネット率86%	2	0.1	0.1	0.2	斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×660×100	ネット率85%	4	0.1	0.1	0.4	斜材
リングプレート	SS400	PL	9t×377×365	ネット率27%	4	0.1	0.1	0.4	リング
リングプレート	SS400	PL	9t×120×794		2	0.2	0.2	0.4	側板
リングプレート	SS400	PL	9t×134×158	ネット率87%	4	0.1	0.1	0.4	脚板
リングプレート	SS400	PL	12t×200×140		4	0.1	0.1	0.4	脚板
リングプレート	SS400	PL	9t×150×113		1	0.1	0.1	0.1	リブ
リングプレート	SS400	PL	16t×220×300		2	0.1	0.1	0.2	底板
リングプレート	SS400	PL	22t×180×300		2	0.1	0.1	0.2	底板
ブラケット	SS400	PL	12t×220×250		2	0.1	0.1	0.2	橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×220×155		4	0.1	0.1	0.4	橋軸方向落橋防止
ブラケット	SS400	PL	12t×150×155		2	0.1	0.1	0.2	橋軸方向落橋防止
ストッパー	SS400	H	100X100X6X8	250	1	0.6	0.2	0.2	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×150×150		1	0.1	0.1	0.1	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	12t×170×120		2	0.1	0.1	0.2	橋軸直角方向落橋防止
ストッパー	SS400	PL	9t×150×150	ネット率78%	2	0.1	0.1	0.2	橋軸直角方向落橋防止
支持金具	SS400	PL	6t×200×155	ネット率63%	1	0.1	0.1	0.1	
支持金具	SS400	PL	6t×200×160	ネット率71%	1	0.1	0.1	0.1	
						Σ =		40.5 m ²	

5033

NO. 3

2-18

5033

須知川橋

(S-1塗装)

NO. 4

[illegible]

外面塗装面積計算書

5033

須知川橋

(S-1塗装)

NO. 6

使用箇所	材 質	形 状	長 さ(mm)	員 数	単位面積 ㎡/m,㎡/ヶ	単面積㎡	面積 ㎡	備 考
トラス補剛管⑤ 固定部 7925L (1)								
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	5,000	2	0.84	4.2	8.4
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	2,925	1	0.84	2.5	2.5
下弦材	STK400	Pipe	φ 267.4×6.0t	1,775	1	0.84	1.5	1.5
下弦材	SGP	Caps	250A		2	0.2	0.2	0.4
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	1,085	1	1.00	1.1	1.1
上弦材	STK400	Pipe	φ 318.5×6.0t	5,000	1	1.00	5.0	5.0
上弦材	SGP	Caps	300A		1	0.3	0.3	0.3
横支材	SS400	H	125X125X6.5X9	2,071	1	0.75	1.6	1.6
横支材	SS400	[	125X65X6	1,732	3	0.51	0.9	2.7
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,578	1	0.28	0.7	0.7
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	2,252	3	0.28	0.6	1.8
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	500	1	0.28	0.1	0.1
横綾材	STK400	Pipe	φ 89.1×4.2t	1,252	1	0.28	0.4	0.4
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,783	1	0.44	1.2	1.2
斜材	STK400	Pipe	φ 139.8×4.5t	2,162	1	0.44	1.0	1.0
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,441	4	0.36	0.9	3.6
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	2,429	2	0.36	0.9	1.8
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	500	2	0.36	0.2	0.4
斜材	STK400	Pipe	φ 114.3×4.5t	1,429	2	0.36	0.5	1.0
ガセットプレート	SS400	PL	6t×200×183	ネット率48%	2	0.1	0.1	0.2 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×140×175	ネット率45%	2	0.1	0.1	0.2 端部
ガセットプレート	SS400	PL	6t×150×100	ネット率50%	1	0.1	0.1	0.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×740×100	ネット率86%	1	0.1	0.1	0.1 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×670×100	ネット率85%	3	0.1	0.1	0.3 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×265×100	ネット率62%	6	0.1	0.1	0.6 横支、横綾材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×630×100	ネット率84%	1	0.1	0.1	0.1 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×143×100	ネット率50%	1	0.1	0.1	0.1 斜材
ガセットプレート	SS400	PL	6t×790×100	ネット率87%	1	0.1	0.1	0.1 斜材

5033

須知川橋

(S-1涂装)

NO. 7

[illegible]

3. 水管橋 下部工数量

§ 1. 数量総括表

工種	種別	項目	規格		単位	左岸側	右岸側	数量	備考	
						A1橋台	A2橋台			
躯体工	コンクリート工	コンクリート	24-8-25		m ³	16.6	13.8	30.4		
		均しコンクリート	18-8-40		m ³	0.7	0.7	1.4	施工厚 t=10cm	
					m ²	6.7	6.7	13.4		
	型枠	一般型枠			m ²	50.6	33.7	84.3		
		均しコンクリート型枠			m ²	1.2	1.2	2.4		
	鉄筋工	D13	D13	SD345	t	0.346	0.240	0.586		
		D16～D25	D16	SD345	t	0.547	0.299	0.846		
			D19		t	—	0.158	0.158		
			D22		t	—	—	—		
			D25		t	—	—	—		
			小計		t	0.547	0.457	1.004		
		合計			t	0.893	0.697	1.590		
	アンカー 箱抜き		φ 120	本数	(8)	(8)	(16)			
m				(2.6)	(2.6)	(5.2)	1箇所当り L=0.33m			
ボルト φ 125×4m			本	2			ΣL=5.2/4m			
無収縮モルタル	沓座モルタル				m ³	0.02	0.02	0.04		
仮設工	足場工	足場	枠組足場		掛m ²	31	25	56	平均設置高 H≤30m	
基礎工	P H C 杭	杭本数				本数	2	2	4	
		杭種別		φ 600			B種	C種		
		杭長			m	20.0	14.0	34.0		
			杭頭カット		m	—	16.0	16.0	L=1.000カットを含む	
			杭頭カットオフ		本数	2	2	4		
		中詰コンクリート		24-8-25		m ³	0.44	0.44	0.88	
		取壊コンクリート					—	0.56	0.56	
		吊型枠				m ²	0.28	0.28	0.56	
		鉄筋工	D13	D13	SD345	t	0.044	0.076	0.120	
			D16 ～D25	D16	SD345	t	0.074	0.074	0.148	
				D19		t	—	0.160	0.160	
				D22		t	—	—	—	
				D25		t	—	—	—	
			小計		t	0.074	0.234	0.308		
		合計			t	0.118	0.310	0.428		
土工	作業土工	掘削			m ³	77.0	67.2	144.2		
		埋戻し			m ³	67.4	59.8	127.2		
		盛土	ウイング内		m ³	4.54	—	4.5		
		基面整正			m ²	6.3	6.3	12.6		
	残土処分	残土			m ³	9.6	7.4	17.0		
右岸重力 擁壁撤去工	コンクリート工	撤去工延長			m	—	8.1	8.1		
		コンクリート	18-8-40		m ³	—	14.58	14.6	計	
		均しコンクリート	18-8-40		m ³	—	1.3	1.3		
右岸重力 擁壁復旧工	コンクリート工	復旧工延長			m	—	4.2	4.2	L=1.920 + 2.250	
		コンクリート	18-8-40		m ³	—	7.51	7.5		
		均しコンクリート	18-8-40		m ³	—	0.7	0.7		
	型枠	一般型枠			m ²	—	18.6	18.6		
		均しコンクリート型枠			m ²	—	1.2	1.2		
	目地工	エラストイト	(t=10mm)		m ²	—	2.6	2.6		

§ 2. A1橋台数量集計表

工種	種別	項目	規格		単位	数量	備考	
躯体工	コンクリート工	コンクリート	24-8-25		m ³	16.6	1.6+11.1+3.9	
		均しコンクリート	18-8-40		m ³	0.7	施工厚 t=10cm	
					m ²	6.7		
	型枠	一般型枠			m ²	50.6		
		均しコンクリート型枠			m ²	1.2		
	鉄筋工	D13	D13	SD345	t	0.346		
		D16～D25	D16	SD345	t	0.547		
			D19		t	—		
			D22		t	—		
			D25		t	—		
			小計		t	0.547		
		合計			t	0.893		
アンカー 箱抜き		φ 120		本数	8	(杭2本×4箇所)		
				m	2.6	1箇所当り L=0.33m		
無収縮モルタル	沓座モルタル				m ³	0.02		
仮設工	足場工	足場	枠組足場		掛m ²	31	平均設置高 H≦30m	
基礎工	P H C 杭	杭本数				本数	2	
		杭種別		φ 600			B種	
		杭長	上杭			m	20.0	杭1本 L = 10000
		中詰コンクリート		24-8-25		m ³	0.44	
		吊型枠				m ²	0.28	
		鉄筋工	D13	D13	SD345	t	0.044	
			D16 ～D25	D16	SD345	t	0.074	
				D19		t	—	
				D22		t	—	
				D25		t	—	
			小計		t	0.074		
		合計			t	0.118		
土工	作業土工	掘削			m ³	77.0		
		埋戻し			m ³	67.4		
		盛土	ウイング内		m ³	4.5		
		基面整正			m ²	6.3		
	残土処分	残土			m ³	9.6		

§ 2-1. コンクリート工

① たて壁 (24-8-25)

$V = 0.500 \times 0.900 \times 3.464 = 1.56 \text{ m}^3$

② フーチング (24-8-25)

$L = 1 / 2 \times (3.928 + 3.464) = 3.696 \text{ m}$

$V = 1.500 \times 2.000 \times 3.696 = 11.09 \text{ m}^3$

③ ウイング (左右) (24-8-25)

$V1 = 2.600 \times 0.800 \times 0.400 \times 2 \text{箇所} = 1.66 \text{ m}^3$

$V2 = 1 / 2 \times 2.600 \times 1.800 \times 0.400 \times 2 \text{箇所} = 1.87 \text{ m}^3$

ハンチ部

$H = 1 / 2 \times (2.323 + 2.600) = 2.462 \text{ m}$

$V3 = 1 / 2 \times 0.400 \times 0.400 \times 2.462 \times 2 \text{箇所} = 0.39 \text{ m}^3$

$\Sigma V = 3.92 \text{ m}^3$

④ 均しコンクリート (18-8-40)

$A = 1 / 2 \times 0.526 \times 1.700 + 3.652 \times 1.700 = 6.66 \text{ m}^2$

施工厚 $t = 100$

$V = 6.66 \text{ m}^2 \times 0.100 = 0.67 \text{ m}^3$

集計

規 格	細 別	単 位	数 量	備 考
24-8-25	たて壁	m ³	1.6	
	フーチング	m ³	11.1	
	ウイング	m ³	3.9	
	合計	m ³	16.6	
18-8-40	均しコンクリート	m ²	6.7	施工厚 t=100
		m ³	0.7	参考値

§ 2-2. 型枠工

① たて壁

A1= 0.577 X 0.900 X 2箇所

A2= 3.464 X 0.900 X 2箇所

= 1.04 m²

= 6.24 m²

ΣA=

7.28

m²

② フーチング

A1= (1.732 + 1.553) X 2.000

A2= (3.928 + 3.464) X 2.000

= 6.57 m²

= 14.78 m²

ΣA=

21.35

m²

③ ウイング (左右)

H= 1 / 2 X (2.323 + 2.600)

A1= 1 / 2 X (0.800 + 2.600) X 2.600 X 2箇所

A2= 1 / 2 X (0.800 + 2.323) X 2.200 X 2箇所

A3= (0.800 X 0.462 + 0.40 X 3.162) X 2箇所

A4= 0.747 X 2.462

A5= 0.435 X 2.462

= 2.462 m

= 8.84 m²

= 6.87 m²

= 3.27 m²

= 1.84 m²

= 1.07 m²

ΣA=

21.89

m²

④ 均しコンクリート

L= 1.760 + 4.178 + 1.963 + 3.652

A= 11.553m X 0.100

= 11.553 m

=

1.16

m²

集計

細 別	単位	数 量	備 考
たて壁	m ²	7.3	
フーチング	m ²	21.4	
ウイング	m ²	21.9	
合計	m ²	50.6	
均しコンクリート	m ²	1.2	施工厚 t=100mm

§ 2-3. 鉄筋工 (SD345)

鉄筋径		重量	小計	規 格
種 別	細 別			
D13		346	346	SD345
D16～D25	D16	547	547	
	D19	—	—	
	D22	—	—	
	D25	—	—	
合計			893	

§ 2-4. 足場工 足場種別： 枠組足場 設置高区分 H ≤ 30m

$(3.928+3.464+1.553+1.732) \times 2.900$

= 30.96 掛²_m

ΣA=

30.96 掛²_m

§ 2-5. 沓座

① アンカー箱抜き (φ120 L = 330)

$L = 0.330 \times 8 \text{箇所} (\text{杭} 2 \text{本} \times 4 \text{箇所})$

= 2.6 m

② 沓座モルタル

(支承部)

$V1 = 1/2 \times (0.410 \times 0.360 + 0.470 \times 0.420) \times 0.03 \times 2 \text{箇所}$

= 0.010 m³

$V2 = 0.470 \times 0.420 \times 0.02 \times 2 \text{箇所}$

= 0.008 m³

ΣV=

0.02 m³

§ 2-6. 基礎工

① PHC杭本体

杭径 φ600 B種

杭本数

n=

2 本

杭長

上杭 L= 10.000 × 2本

= 20.00 m

② 鉄筋工

鉄筋径		杭1本 当り重量	橋台1基 当り重量	規 格
種 別	細 別			
D13		22	44	SD345
D16~D25	D16	37	74	
	D19	—	—	
	D22	—	—	
	D25	—	—	
合計		59	118	

③ 中詰めコンクリート (橋台1基当り)

$V = \pi / 4 \times (0.600 - 0.09 \times 2)^2 \times 1.600 \times 2 \text{本}$

= 0.44 m³

④ 吊型枠 (橋台1基当り)

$A = \pi / 4 \times (0.600 - 0.09 \times 2)^2 \times 2 \text{本}$

= 0.28 m²

§ 2-7. 土工

① 掘削

$$V = 10.8 \text{ m}^2 \times 7.125 = \boxed{76.95} \text{ m}^3$$

② 埋戻し

ウイング部控除面積

$$A1 = 1 / 2 \times (0.800 + 0.885) \times 0.123 = 0.10 \text{ m}^2$$

$$A1 = 1 / 2 \times (0.885 + 0.933) \times 2.477 = 2.25 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 2.35 \text{ m}^2$$

$$-V1 = 1.350 \times 1.732 \times 3.000 \quad (\text{橋台控除}) = 7.01 \text{ m}^3$$

$$-V2 = 1.962 \times 3.200 \times 0.100 \quad (\text{均しコンクリート控除}) = 0.63 \text{ m}^3$$

$$-V3 = 2.4 \text{ m}^2 \times 0.400 \times 2 \text{箇所} \quad (\text{ウイング部控除}) = 1.92 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \boxed{9.56} \text{ m}^3$$

$$V = 76.95 \text{ m}^3 - 9.56 \text{ m}^3 \quad \Sigma V = \boxed{67.39} \text{ m}^3$$

③ 残土処分

$$V = 76.95 \text{ m}^3 - 67.39 \text{ m}^3 = \boxed{9.56} \text{ m}^3$$

④ ウイング内盛土

$$V = 1 / 2 \times 2.477 \times 1.667 \times 2.200 = \boxed{4.54} \text{ m}^3$$

§ 2-8. 基面整正

$$A = 3.2 \times 1.962 = \boxed{6.28} \text{ m}^2$$

§ 3. A2橋台数量集計表

工種	種別	項目		規格		単位	数量	備考
躯体工	コンクリート工	コンクリート		24-8-25		m ³	13.8	2.7+11.1
		均しコンクリート	18-8-40		m ³	0.7	施工厚 t=10cm	
					m ²	6.7		
	型枠	一般型枠				m ²	33.7	
		均しコンクリート型枠				m ²	1.2	
	鉄筋工	D13		D13	SD345	t	0.240	
		D16～D25	D16	SD345	t	0.299		
			D19		t	0.158		
			D22		t	—		
			D25		t	—		
			小計		t	0.457		
		合計				t	0.697	
アンカー箱抜き				φ 120		本数	8	(杭2本×4箇所)
						m	2.6	1箇所当り L=0.33m
無収縮モルタル	沓座モルタル					m ³	0.02	
仮設工	足場工	足場		枠組足場		掛m ²	25	平均設置高 H≦30m
基礎工	P H C 杭	杭本数				本数	2	
		杭種別		φ 600			C種	
		杭長	上杭			m	14.0	杭1本 L= 7000
				杭頭カット		m	16.0	杭1本 L= 8000
		中詰コンクリート		24-8-25		m ³	0.44	
		取壊コンクリート				m ³	0.56	
		吊型枠				m ²	0.28	
		鉄筋工	D13	D13	SD345	t	0.076	
			D16～D25	D16	SD345	t	0.074	
				D19		t	0.160	
				D22		t	—	
				D25		t	—	
小計		t	0.234					
合計				t	0.310			
土工	作業土工	掘削				m ³	67.2	
		埋戻し				m ³	59.8	
		基面整正				m ²	6.3	
	残土処分	残土				m ³	7.4	

*杭長 L = 8.000 (杭頭カット1.000を含む)

§ 3-1. コンクリート工

① たて壁 (24-8-25)

$$L = 1 / 2 \times (3.928 + 3.774) = 3.851 \text{ m}$$

$$V = 0.500 \times 1.400 \times 3.851 = 2.70 \text{ m}^3$$

② フーチング (24-8-25)

$$L = 1 / 2 \times (3.928 + 3.464) = 3.696 \text{ m}$$

$$V = 1.500 \times 2.000 \times 3.696 = 11.09 \text{ m}^3$$

③ 均しコンクリート (18-8-40)

$$A = 1 / 2 \times 0.526 \times 1.700 + 3.652 \times 1.700 = 6.66 \text{ m}^2$$

施工厚 $t = 100$

$$V = 6.66 \text{ m}^2 \times 0.100 = 0.67 \text{ m}^3$$

集計

規 格	細 別	単位	数 量	備 考
24-8-25	たて壁	m ³	2.7	
	フーチング	m ³	11.1	
	合計	m ³	13.8	
18-8-40	均しコンクリート	m ²	6.7	施工厚 t=100
		m ³	0.7	参考値

§ 3-2. 型枠工

① たて壁

A1= (0.577 + 0.518) X 1.400
A2= (3.928 + 3.774) X 1.400

= 1.53 m²
= 10.78 m²
ΣA= 12.31 m²

② フーチング

A1= (1.732 + 1.553) X 2.000
A2= (3.928 + 3.464) X 2.000

= 6.57 m²
= 14.78 m²
ΣA= 21.35 m²

③ 均しコンクリート

L= 1.760 + 4.178 + 1.963 + 3.652

A= 11.553m X 0.100

= 11.553 m

= 1.16 m²

集計

細 別	単位	数 量	備 考
たて壁	m ²	12.3	
フーチング	m ²	21.4	
合計	m ²	33.7	
均しコンクリート	m ²	1.2	施工厚 t=100mm

§ 3-3. 鉄筋工 (SD345)

鉄筋径		重量	小計	規 格
種 別	細 別			
D13		240	240	SD345
D16～D25	D16	299	299	
	D19	158	158	
	D22	—	—	
	D25	—	—	
合計			697	

§ 3-4. 足場工 足場種別：枠組足場 設置高区分 H ≦ 30m

A1= 3.928 X 3.400
A2= 3.464 X 3.400

= 13.36 掛²_m
= 11.78 掛²_m
ΣA= 25.14 掛²_m

§ 3-5. 沓座

① アンカー箱抜き (φ120 L = 330)
L= 0.330 X 8箇所(杭2本×4箇所)

= 2.64 m

② 沓座モルタル
(支承部)

V1= 1 /2 X (0.410 X 0.360 + 0.470 X 0.420) X 0.03 X 2箇所
V2= 0.470 X 0.420 X 0.02 X 2箇所

= 0.01 m³
= 0.01 m³
ΣV= 0.02 m³

§ 3-6. 基礎工

① PHC杭本体

杭径 φ600 C種
杭頭カット L=1.000
杭本数

n=

杭長 L=7.000 (カットオフ含む L=8.000)

上杭 L= 7.000 X 2本

L= 8.000 X 2本

= 2.0 本
= 14.0 m
= 16.0 m

② 鉄筋工

鉄筋径		杭1本 当り重量	橋台1基 当り重量	規 格
種 別	細 別			
D13		38	76	SD345
D16~D25	D16	37	74	
	D19	80	160	
	D22	—	—	
	D25	—	—	
合計		155	310	

③ 中詰めコンクリート (橋台1基当り)

V= π / 4 X (0.600 -0.09 X 2) ^2 X 1.600 X 2本

= 0.44 m³

④ 取壊コンクリート

V= π / 4 X 0.600^2 X 1.000 X 2本

= 0.56 m³

⑤ 吊型枠 (橋台1基当り)

A= π / 4 X (0.600 - 0.09 X 2) ^2 X 2本

= 0.28 m²

§ 3-7. 土工

① 掘削

$$V = 16.6 \text{ m}^2 \times 4.925 - 14.58 \text{ m}^3$$

$$= \boxed{67.18} \text{ m}^3$$

② 埋戻し

$$-V_1 = 1.300 \times 1.732 \times 3.000 \quad (\text{橋台控除})$$

$$-V_2 = 1.962 \times 3.200 \times 0.100 \quad (\text{均しコンクリート控除})$$

$$= 6.75 \text{ m}^3$$

$$= 0.63 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \boxed{7.38} \text{ m}^3$$

$$V = 67.18 \text{ m}^3 - 7.38 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \boxed{59.80} \text{ m}^3$$

③ 残土処分

$$V = 67.18 \text{ m}^3 - 59.80 \text{ m}^3$$

$$= \boxed{7.38} \text{ m}^3$$

§ 3-8. 基面整正

$$A = 3.2 \times 1.962$$

$$= \boxed{6.28} \text{ m}^2$$

§ 4-1. 撤去コンクリート工

撤去延長

$L = 8.10 \text{ m}$

① 重力式擁壁躯体 (18-8-40)

$V = 1 / 2 \times (0.400 + 1.400) \times 2.000 \times 8.100 = 14.58 \text{ m}^3$

② 均しコンクリート (18-8-40)

$A = (1.400 + 0.200) \times 8.100 = 12.96 \text{ m}^2$

施工厚 $t = 100$

$V = 12.96 \text{ m}^2 \times 0.100 = 1.30 \text{ m}^3$

§ 4-2. 復旧コンクリート工

復旧延長

$L = 1.920 + 2.250 = 4.17 \text{ m}$

① 重力式擁壁躯体 (18-8-40)

$V1 = 1 / 2 \times (0.400 + 1.400) \times 2.000 \times 1.920 = 3.46 \text{ m}^3$

$V2 = 1 / 2 \times (0.400 + 1.400) \times 2.000 \times 2.250 = 4.05 \text{ m}^3$

$\Sigma V = 7.51 \text{ m}^3$

② 均しコンクリート (18-8-40)

$A1 = (1.400 + 0.200) \times 1.920 = 3.07 \text{ m}^2$

$A2 = (1.400 + 0.200) \times 2.250 = 3.60 \text{ m}^2$

施工厚 $t = 100$

$V1 = 3.07 \text{ m}^2 \times 0.100 = 0.31 \text{ m}^3$

$V2 = 3.60 \text{ m}^2 \times 0.100 = 0.36 \text{ m}^3$

$\Sigma V = 0.67 \text{ m}^3$

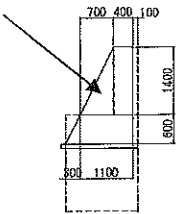
4-3. 復旧型枠工

① 重力式擁壁躯体

$A1 = 0.70 \times 1.40 / 2 \times 2 \text{箇所}$

$A2 = (2.236 + 2.000) \times 1.920$

$A3 = (2.236 + 2.000) \times 2.250$



$= 0.98 \text{ m}^2$

$= 8.13 \text{ m}^2$

$= 9.53 \text{ m}^2$

$\Sigma A = 18.64 \text{ m}^2$

② 均しコンクリート

$L = (1.400 + 0.200) \times 2 \text{箇所} + 1.920 \times 2 \text{箇所} + 2.250 \times 2 \text{箇所} = 11.54 \text{ m}$

$A = 11.54 \text{ m} \times 0.100 = 1.15 \text{ m}^2$

§ 4-4. 復旧目地工 (エラストイト $t=10\text{mm}$)

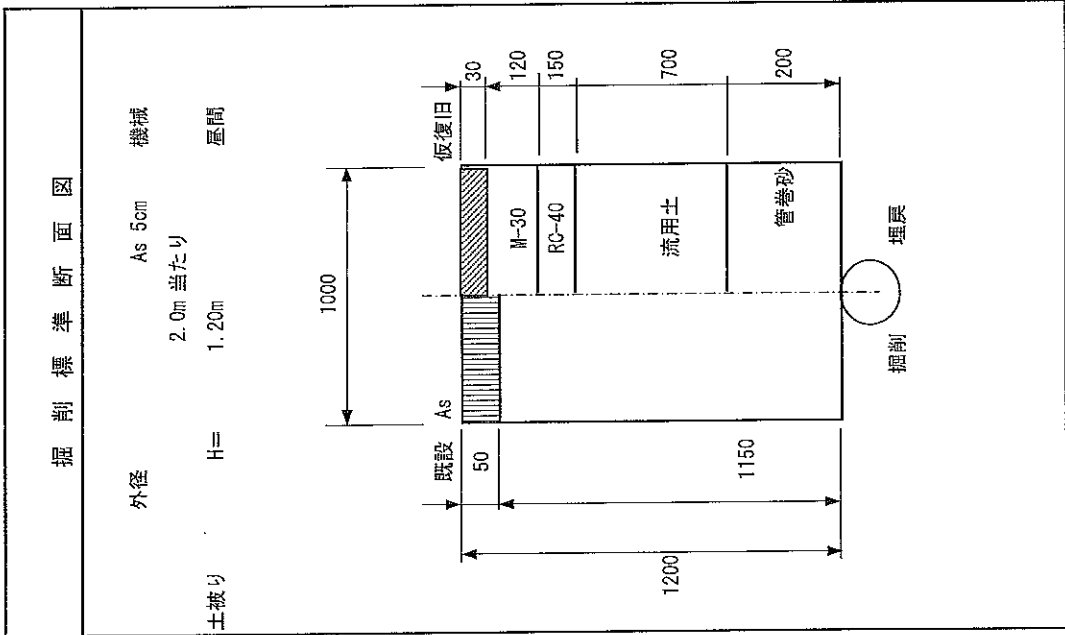
$A1 = 1 / 2 \times 0.30 \times 0.60 \times 2 \text{箇所} = 0.18 \text{ m}^2$

$A2 = 0.600 \times 1.10 \times 2 \text{箇所} = 1.32 \text{ m}^2$

$A3 = 1.400 \times 0.400 \times 2 \text{箇所} = 1.12 \text{ m}^2$

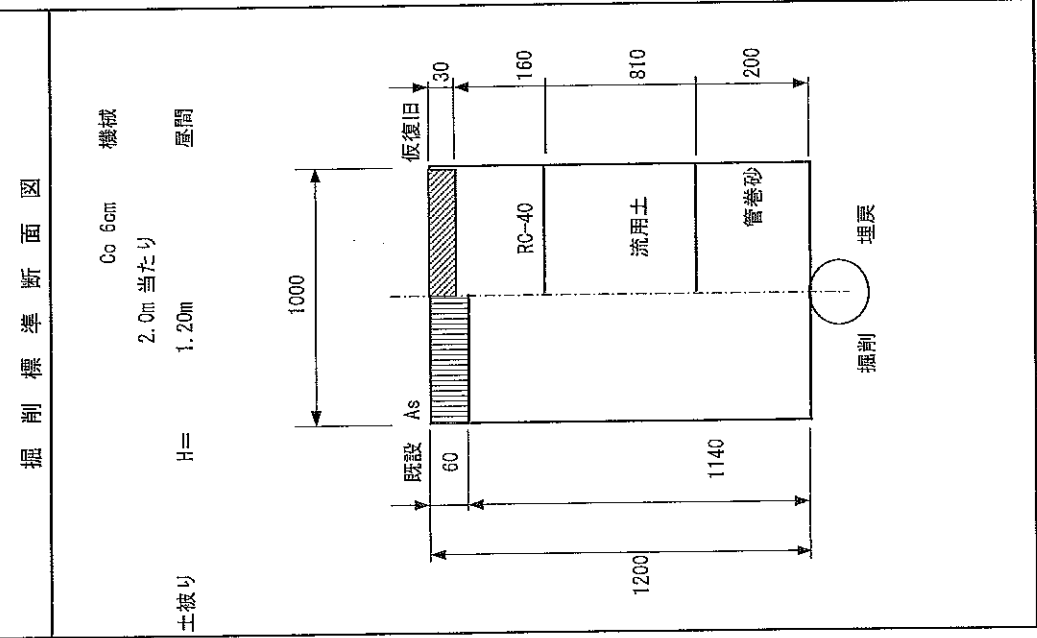
$\Sigma A = 2.62 \text{ m}^2$

4. その2 試験堀 数量



名称	形状寸法	計	算	式	計
土工事					
舗装切断 屋間	As t=5cm 直接掘削	2.0 × 2 + 2.0	=	6.000	= 6.00 m
舗装版取壊し 屋間	As t=15cm以下	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2
掘削 屋間	土砂 人力	2.0 × 1.00 × 1.150	=	2.300	= 2.30 m3
埋戻し 屋間	砂 (機械)	2.0 × (1.00 × 0.200 -)	=	0.400	= 0.40 m3
	流用土 (機械)	2.0 × 1.00 × 0.700	=	1.400	= 1.40 m3
残塊処分 屋間	As	2.0 × 1.00 × 0.050	=	0.100	= 0.10 m3
残塊処分 屋間	C0				
残土処分 屋間	土砂	2.300 - 1.400	=	0.900	= 0.90 m3
下層 路盤工	RC-40 t=15cm	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2
上層 路盤工	M-30 t=12cm	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2
仮舗装 屋間	As t=3cm	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2

国道歩道 W:1.0m×2.0mL×H:1.2m



試験掘

名称	形状寸法	計	算	式	計
土工事					
舗装切断					
屋根	Co t=6cm	2.0 × 2 + 2.0	=	6.000	= 6.00 m
舗装版取壊し	直接掘削				
屋根	As t=15cm以下	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2
掘削	土砂				
屋根	(機械)	2.0 × 1.00 × 1.140	=	2.280	= 2.28 m3
埋戻し	砂				
屋根	(機械)	2.0 × (1.00 × 0.200 -)	=	0.400	= 0.40 m3
	流用土				
	(機械)	2.0 × 1.00 × 0.810	=	1.620	= 1.62 m3
残塊処分	As				
屋根					
残塊処分	Co				
屋根		2.0 × 1.00 × 0.060	=	0.120	= 0.12 m3
残土処分	土砂				
屋根		2.280 - 1.620	=	0.660	= 0.66 m3
下層	RC-40				
路盤工	t=16cm	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2
上層	M-30				
路盤工	t=12cm	2.0 ×	=		= m2
仮舗装					
屋根	As t=3cm	2.0 × 1.00	=	2.000	= 2.00 m2

重 量 集 計 表

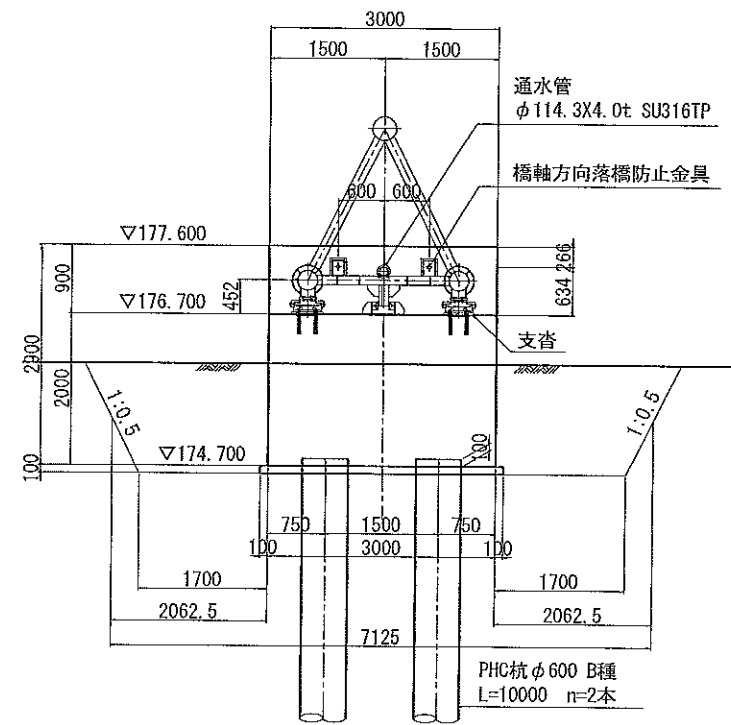
[illegible]

重 量 集 計 表

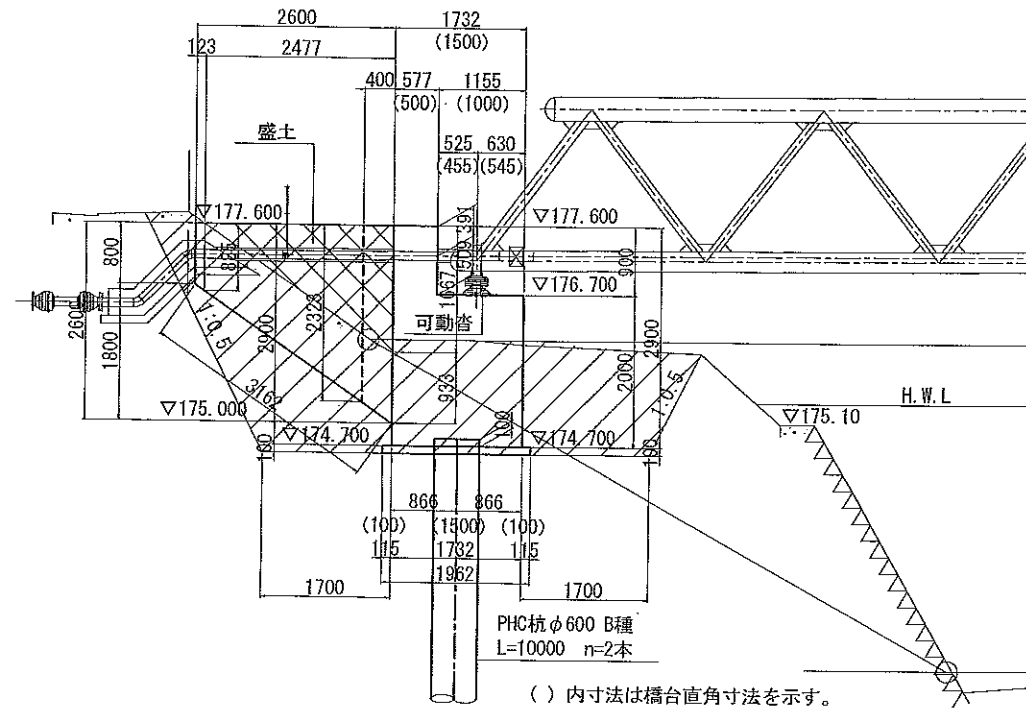
[illegible]

A1橋台構造一般数量根拠図

正面図 S=1:50



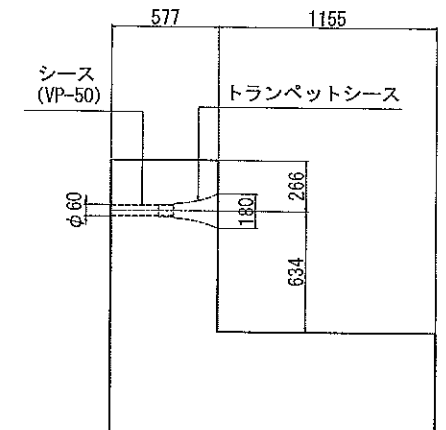
DL=170.000



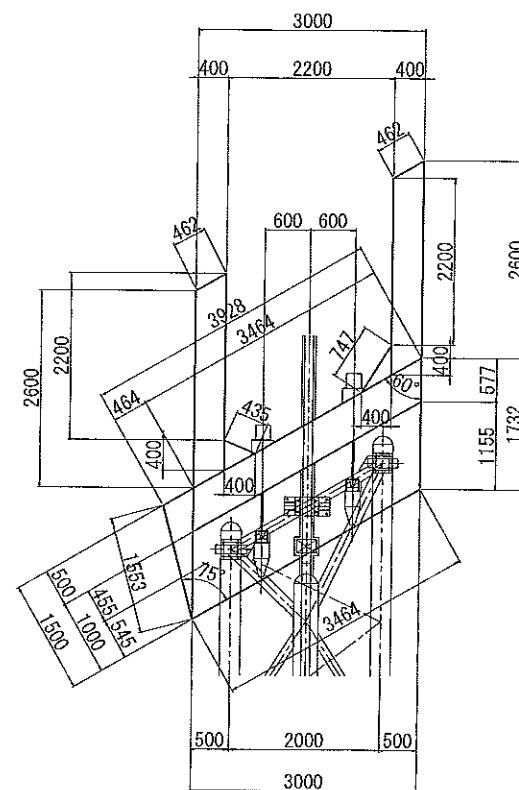
DL=170.000

掘削 A=10.8m²

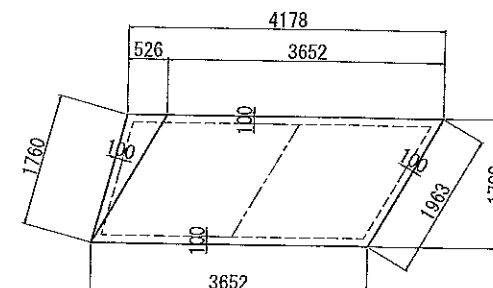
落橋防止シース詳細図 S=1:20



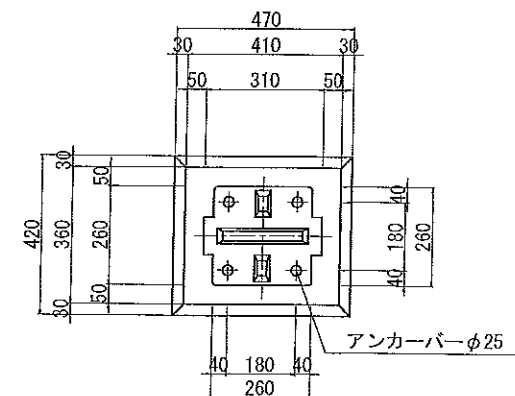
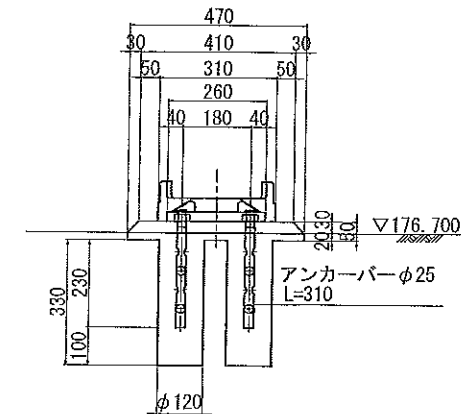
平面図 S=1:50



均しコンクリート表面積根拠図

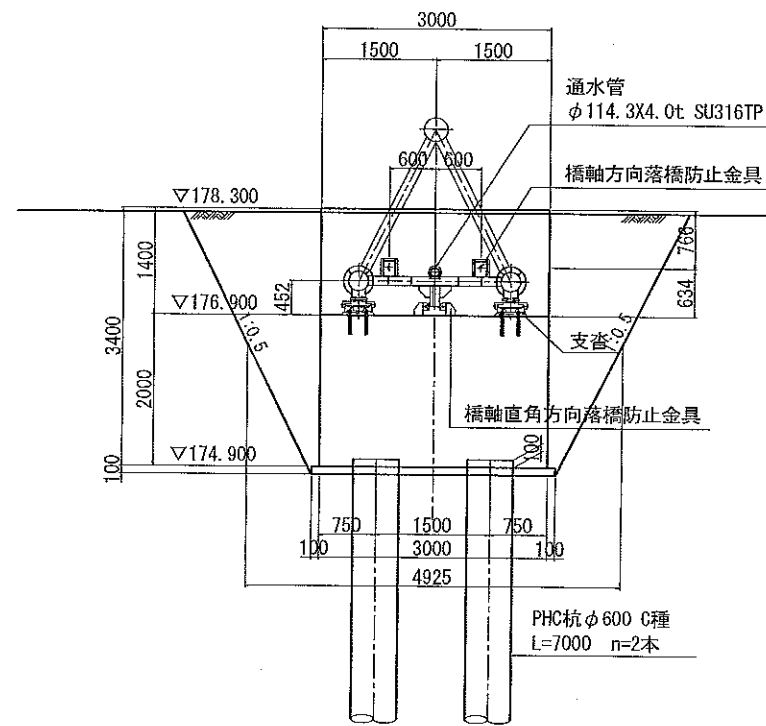


支承詳細図 S=1:10



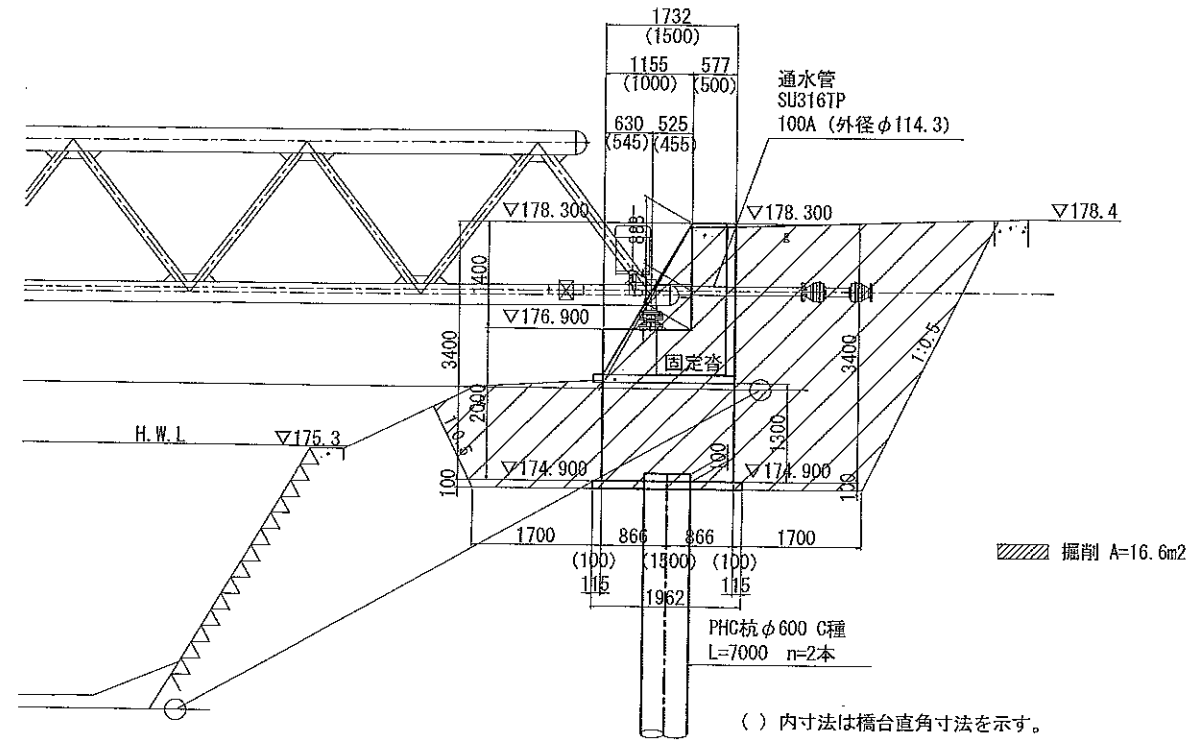
A2橋台構造一般数量根拠図

正面图 S=1:50



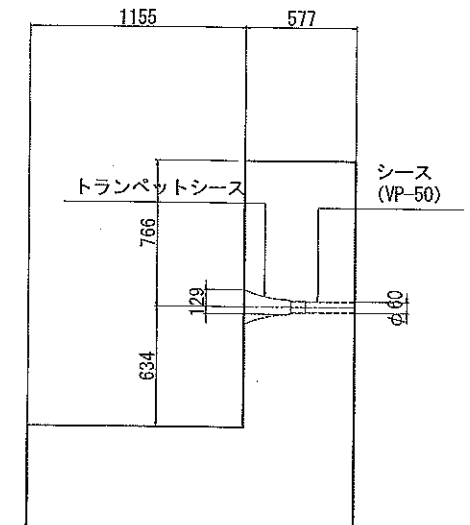
DL=170.000

側面図 S=1:50

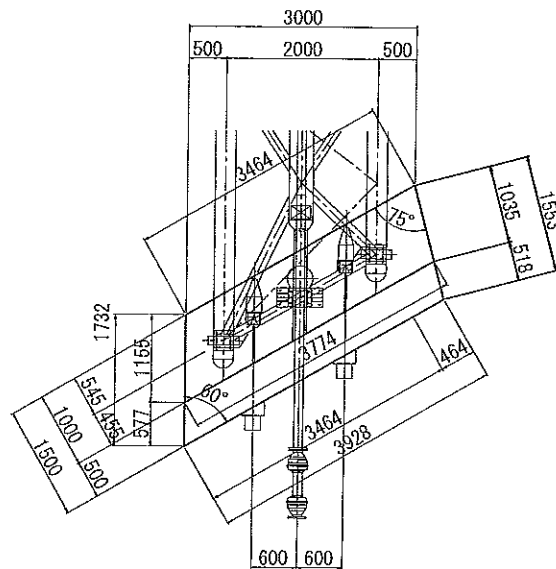


() 内寸法は橋台直角寸法を示す。

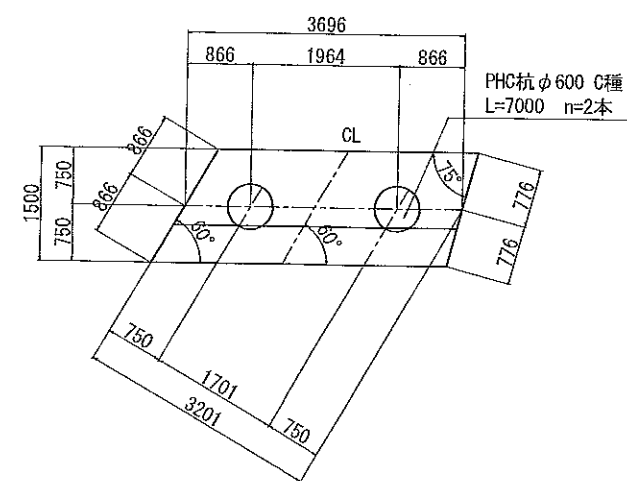
落橋防止シース詳細図 S=1:20



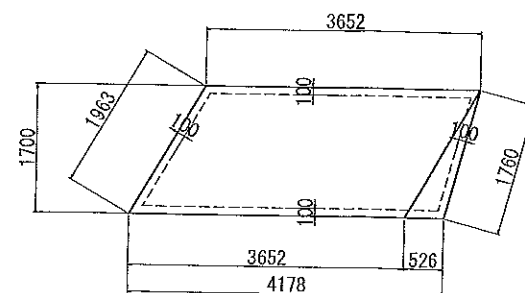
平面图 S=1:50



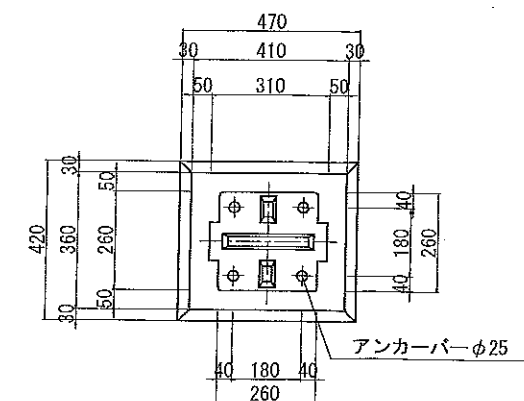
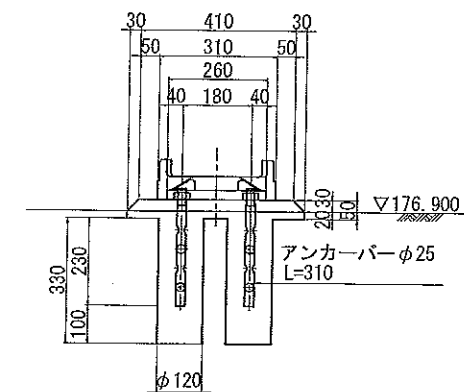
杭配置図 S=1:50



均しコンクリート表面積根拠

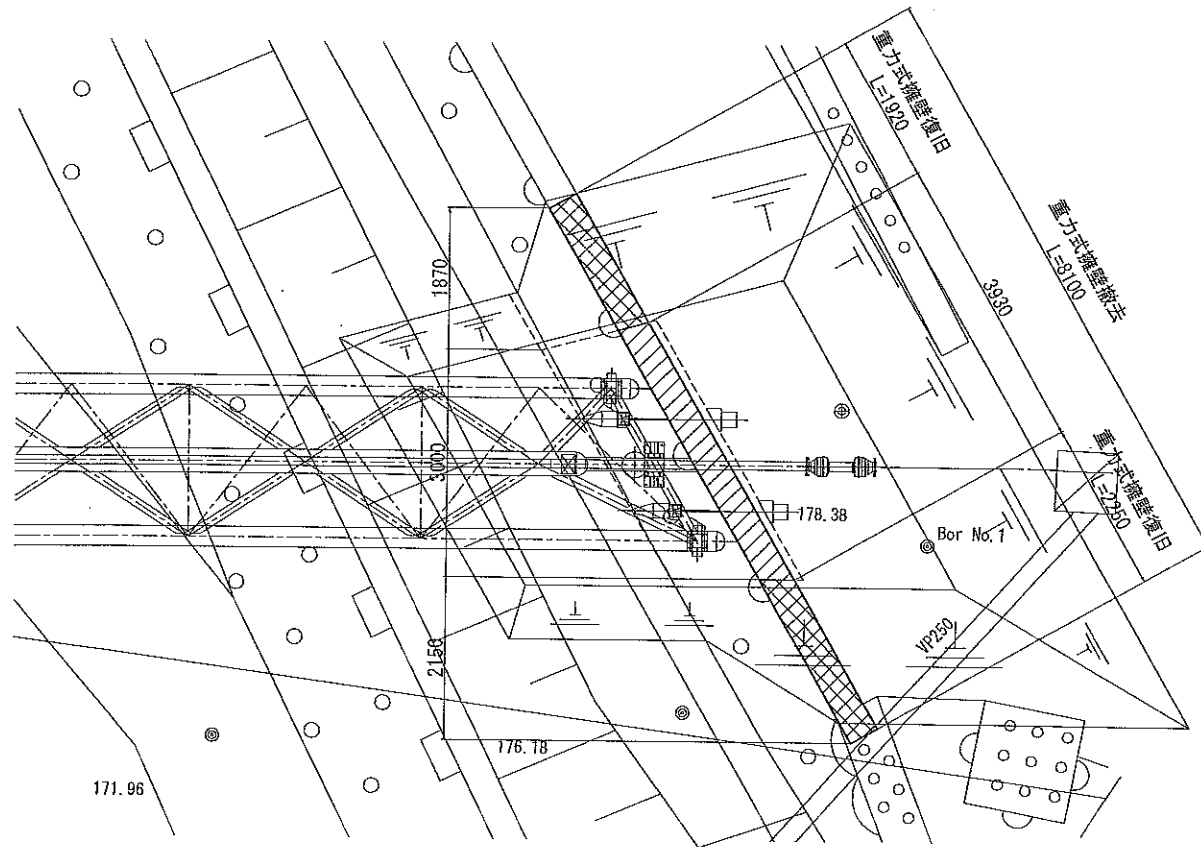


支承詳細図 S=1:10

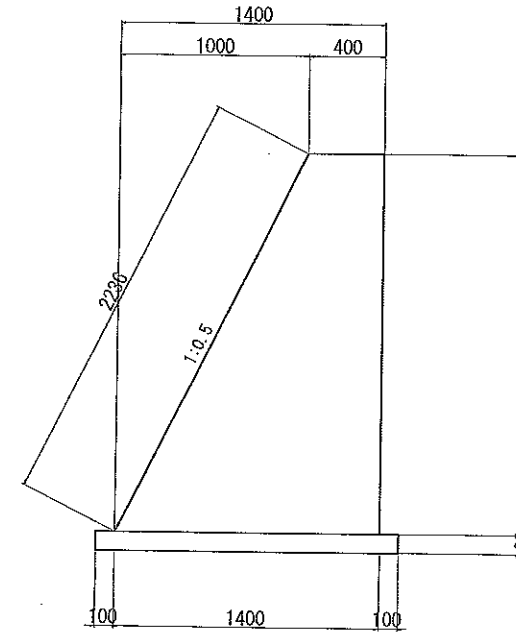


河川護岸（右岸）重力式擁壁撤去・復旧数量根拠図

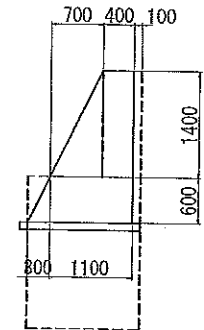
平面図 S=1:50



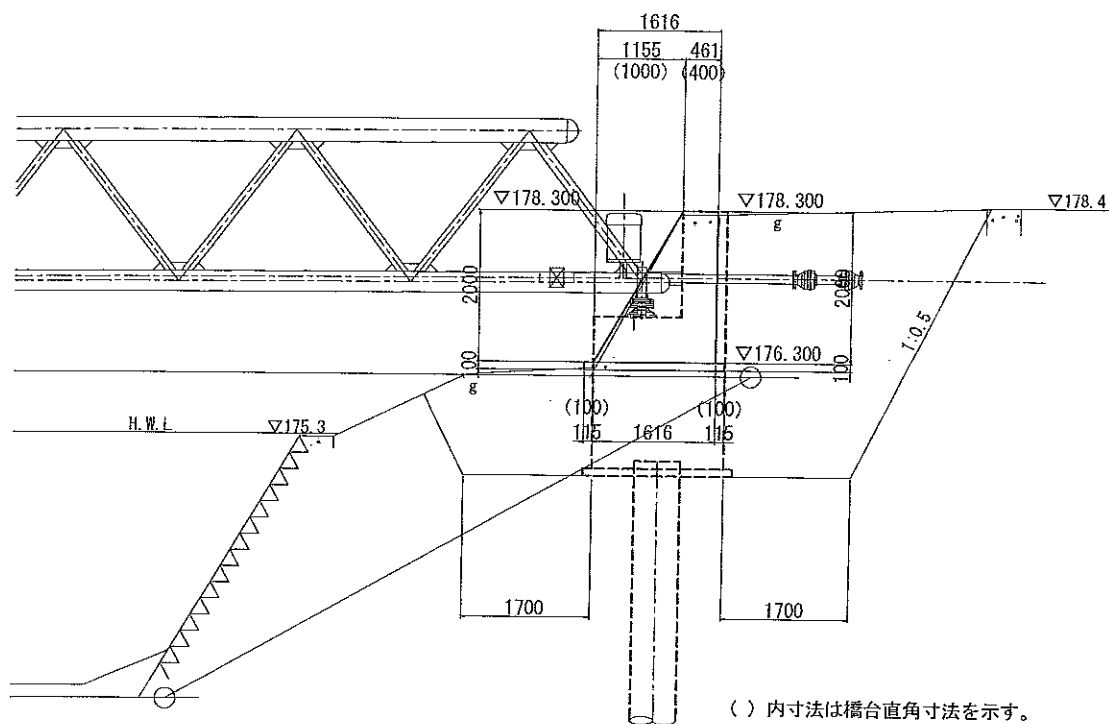
重力擁壁標準断面図 S=1:20



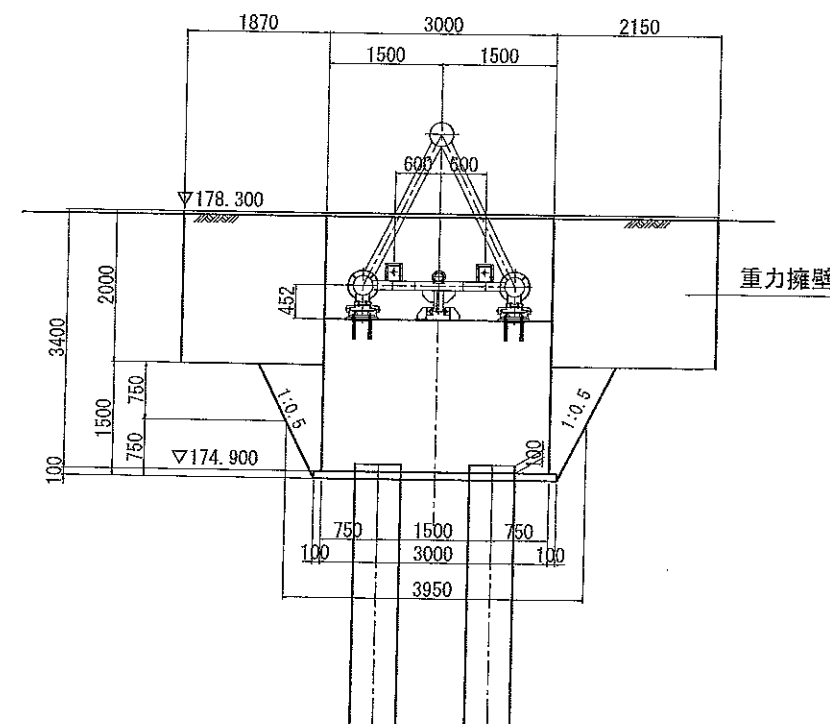
エラストイト表面積 S=1:50



側面図 S=1:50



正面図 S=1:50



DL=170.000

京丹波町 須知川