

数 量 総 括 表

数量 総 括 表						【間接工事費率補正(任意乗算補正)】 共通仮設費率補正:1.02 現場管理費率補正:1.03			
工事名:総地加)社資交(改築)工事(新戒工区その2)002 工事場所:主要地方道本庄妻沼線／深谷市新戒地内									
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	数 位	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
道路改良工事									
	道路土工	掘削工	掘削(土砂)		10	m ³	879.2	880	
		盛土	盛土	発生土	10	m ³	183.6	180	
		残土処理工			10	m ³	777.7	780	
	排水構造物工	作業土工	床掘	オープン掘削	10	m ³	212.4	210	
			埋戻し	流用土	10	m ³	117.3	120	
		側溝工	自由勾配側溝	300×300	1	m	199.2	199	
			自由勾配側溝	300×400	1	m	31.0	31	
			自由勾配側溝	300×500	1	m	63.4	63	
			自由勾配側溝	300×600	1	m	14.4	14	
			自由勾配側溝	300×700	1	m	61.2	61	
			調整コンクリート	σck=18N/mm ²	1	m ³	2.9	3	
		暗渠工	横断暗渠	300×300	1	m	32.8	33	
		集水桝工	集水桝	撤去再設置 500×500	1	基	1	1	A-2型
			集水桝	600×600×400	1	基	1	1	B-1型
			集水桝	600×600×1450	1	基	1	1	B-2型
	舗装工	車道舗装工(本線部)	路床安定処理	セメント安定処理t=100cm	10	m ²	2,244.6	2,240	
			下層路盤	再生切込砕石 t=19cm	10	m ²	2,244.6	2,240	
			上層路盤	再生粒調砕石 t=15cm	10	m ²	1,864.6	1,860	
			上層路盤	再生粒調砕石 t=10cm	1	m ²	314.1	314	エフロン下部
			基層工	再生粗粒度7JⅡ t= 5cm	10	m ²	1,864.6	1,860	
			表層工	再生密粒度7JⅡ t= 5cm	10	m ²	1,864.6	1,860	
		車道舗装工(市道取付部)	下層路盤	再生切込砕石 t=19cm	1	m ²	152.9	153	
			上層路盤	再生粒調砕石 t=15cm	1	m ²	152.9	153	
			表層工	再生密粒度7JⅡ t= 5cm	1	m ²	152.9	153	
		歩道舗装工(一般部)	フィルター層	再生砂 t=10cm	1	m ²	762.5	763	
			路盤工	再生切込砕石 t=10cm	1	m ²	762.5	763	
			表層工	透水性7JⅡ t= 4cm	1	m ²	762.5	763	
		歩道舗装工(乗入部)	路盤工	再生切込砕石 t=25cm	1	m ²	157.1	157	
			表層工	再生細粒度7JⅡ t= 5cm	1	m ²	157.1	157	
	縁石工	歩車道境界工	歩車道境界工	一般部 A型	1	m	192.3	192	
			歩車道境界工	一般部 B-2型	1	m	54.7	55	
			歩車道境界工	一般部 C-2型	1	m	72.5	73	
			歩車道境界工	乗入部 A型	1	m	60.3	60	
			歩車道境界工	乗入部 B-2型	1	m	4.4	4	
			歩車道境界工	乗入部 C-2型	1	m	8.4	8	

数 量 総 括 表

【間接工事費率補正(任意乗算補正)】
 共通仮設費率補正:1.02
 現場管理費率補正:1.03

工事名:総地加)社資交(改築)工事(新戒工区その2)002
 工事場所:主要地方道本庄妻沼線/深谷市新戒地内

工事区分	工種	種別	細別	規 格	数値	単位	数量		摘 要
							設計数量	積算数量	
	道路付属施設工	土留工	簡易土留板	H=200	1	m	21.7	22	
			簡易土留板	H=300	1	m	44.5	45	
			簡易土留板	H=500	1	m	17.0	17	
	構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版切断	t=15cm以下	1	式	1	1	
			舗装版取壊し	アスファルト舗装版	1	m ²	1,791.6	1,792	
			コンクリート構造物取壊し	有筋構造物	1	m ³	51.4	51	
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	0.1	m ³	0.41	0.4	
		運搬処理工	殻運搬処理	コンクリート殻(無筋)	0.1	m ³	0.41	0.4	
			殻運搬処理	コンクリート殻(鉄筋)	1	m ³	51.4	51	
			殻運搬処理	アスファルト殻	1	m ³	189.2	189	
			殻運搬処理	廃プラスチック	1	式	1	1	
	区画線工	区画線工	熔融式区画線	実線・白色・W15cm	10	m	464.1	460	
			熔融式区画線	実線・黄色・W15cm	10	m	224.0	220	
			熔融式区画線	破線・白色・W30cm	1	m	18.3	18	
			熔融式区画線	ゼブラ・白色・W45cm	10	m	102.9	100	
			熔融式区画線	矢印・記号・文字・白色・W15cm換算	1	m	66.5	67	
【交通誘導警備員】	【交通誘導警備員】	交通誘導警備員	交通誘導警備員		1	式	1	1	
間接工事費	共通仮設費(積分)	技術管理費	土質等試験費	六価クロム溶出試験	1	式	1	1	

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	道路土工	種 別 (レベル3)	掘削工・盛土工・残土処理工
---------------	------	---------------	---------------

1. 掘 削 (土 砂)

$$V = 879.24 = 879.2 \text{ m}^3$$

2. 盛 土 (発生土)

$$V = 183.58 = 183.6 \text{ m}^3$$

3. 残土処理工

$$V = 879.24 + 212.40 - 183.58$$

$$- \quad 117.30 \quad / \quad 0.90 \quad = \quad 777.7 \quad \text{m}^3$$

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	排水構造物工	種 別 (レベル3)	作業時土工
---------------	--------	---------------	-------

1. 床掘 オープン掘削

$$V = 96.92 + 115.43 = 212.4 \text{ m}^3$$

2. 埋戻し

$$V = 56.87 + 60.40 = 117.3 \text{ m}^3$$

土 量 計 算 書

掘削工 掘削（土砂）

測点番号	距離（m）	面積（m ² ）	平均 横断面積	土量（m ³ ）	補 正	摘 要
No. 12		4.9				
	20.000		5.80	116.00		
No. 13		6.7				
	20.000		5.05	101.00		
No. 14		3.4				
(BC. 2)	1.246		4.20	5.23		
No. 14 + 1.246		5.0				
	18.754		4.25	79.70		
No. 15		3.5				
	20.000		3.80	76.00		
No. 16		4.1				
	20.000		3.90	78.00		
No. 17		3.7				
(SP. 2)	5.056		3.75	18.96		
No. 17 + 5.056		3.8				
	14.944		3.90	58.28		
No. 18		4.0				
	20.000		4.55	91.00		
No. 19		5.1				
(SP. 1)	20.000		4.65	93.00		
No. 20		4.2				
(EC. 2)	8.866		3.90	34.58		
No. 20 + 8.866		3.6				
	11.134		3.30	36.74		
No. 21		3.0				
	20.000		3.75	75.00		
No. 22		4.5				
	3.500		4.50	15.75		
No. 22 + 3.500		4.5				
小 計				879.24		
合 計				879.24		

土 量 計 算 書

盛土 盛土（土砂）

測点番号	距離 (m)	面積 (m ²)	平均 横断面積	土量 (m ³)	補 正	摘 要
No. 12		0.3				
	20.000		0.25	5.00		
No. 13		0.2				
	20.000		0.15	3.00		
No. 14		0.1				
(BC.2)	1.246		0.50	0.62		
No. 14 + 1.246		0.9				
	18.754		1.00	18.75		
No. 15		1.1				
	20.000		1.10	22.00		
No. 16		1.1				
	20.000		1.55	31.00		
No. 17		2.0				
(SP.2)	5.056		2.50	12.64		
No. 17 + 5.056		3.0				
	14.944		2.55	38.11		
No. 18		2.1				
	20.000		1.30	26.00		
No. 19		0.5				
(SP.1)	20.000		0.65	13.00		
No. 20		0.8				
(EC.2)	8.866		0.60	5.32		
No. 20 + 8.866		0.4				
	11.134		0.30	3.34		
No. 21		0.2				
	20.000		0.20	4.00		
No. 22		0.2				
	4.000		0.20	0.80		
No. 22 + 4.000		0.2				
小 計				183.58		
合 計				183.58		

土 量 計 算 書

作業時土工 床掘 (右側)

測点番号	距離 (m)	面積 (m ²)	平 均 横断面積	土量 (m ³)	補 正	摘 要
No. 12		0.7				
	20.000		0.70	14.00		
No. 13		0.7				
	20.000		0.75	15.00		
No. 14		0.8				
(BC.2)	1.246		0.80	1.07	1.07230	107.23/100
No. 14 + 1.246		0.8				
	18.754		0.70	14.08	1.07230	107.23/100
No. 15		0.6				
	20.000		0.55	11.80	1.07230	107.23/100
No. 16		0.5				
	20.000		0.40	8.58	1.07230	107.23/100
No. 17		0.3				
(SP.2)	5.056		0.30	1.63	1.07230	107.23/100
No. 17 + 5.056		0.3 / 0.0				
			0.00	0.00		
			0.00	0.00		
No. 19 + 2.500		0.0 / 0.4				
	17.500		0.40	7.51	1.07230	107.23/100
No. 20		0.4				
(EC.2)	8.866		0.45	4.28	1.07230	107.23/100
No. 20 + 8.866		0.5				
	11.134		0.50	5.57		
No. 21		0.5				
	20.000		0.55	11.00		
No. 22		0.6				
	4.000		0.60	2.40		
No. 22 + 4.000		0.6				
小 計				96.92		
合 計				96.92		

土 量 計 算 書

作業時土工 床掘 (左側)

測点番号	距離 (m)	面積 (m ²)	平均 横断面積	土量 (m ³)	補 正	摘 要
No. 12		0.6				
	20.000		0.60	12.00		
No. 13		0.6				
	20.000		0.55	11.00		
No. 14		0.5				
(BC. 2)	1.246		0.50	0.58	0.93258	100/107.23
No. 14 + 1.246		0.5				
	18.754		0.60	10.49	0.93258	100/107.23
No. 15		0.7				
	20.000		0.70	13.06	0.93258	100/107.23
No. 16		0.7				
	20.000		0.70	13.06	0.93258	100/107.23
No. 17		0.7				
(SP. 2)	5.056		0.70	3.30	0.93258	100/107.23
No. 17 + 5.056		0.7				
	14.944		0.70	9.76	0.93258	100/107.23
No. 18		0.7				
	20.000		0.70	13.06	0.93258	100/107.23
No. 19		0.7				
	20.000		0.65	12.12	0.93258	100/107.23
No. 20		0.6				
(EC. 2)	8.866		0.60	4.96	0.93258	100/107.23
No. 20 + 8.866		0.6				
	11.134		0.65	7.24		
No. 21		0.7				
	20.000		0.70	14.00		
No. 22		0.7				
	4.000		0.70	2.80		
No. 22 + 4.000		0.7				
小 計				115.43		
合 計				115.43		

土 量 計 算 書

作業時土工 埋戻（右側）

測点番号	距離 (m)	面積 (m ²)	平均 横断面積	土量 (m ³)	補 正	摘 要
(EC. 1)						
No. 10 + 0.072						
No. 11						
No. 12		0.4				
	20.000		0.40	8.00		
No. 13		0.4				
	20.000		0.45	9.00		
No. 14		0.5				
(BC. 2)	1.246		0.50	0.67	1.07230	107.23/100
No. 14 + 1.246		0.5				
	18.754		0.40	8.04	1.07230	107.23/100
No. 15		0.3				
	20.000		0.30	6.43	1.07230	107.23/100
No. 16		0.3				
	20.000		0.30	6.43	1.07230	107.23/100
No. 17		0.3				
(SP. 2)	5.056		0.30	1.63	1.07230	107.23/100
No. 17 + 5.056		0.3 / 0.0				
			0.00	0.00		
			0.00	0.00		
No. 19 + 2.500		0.0 / 0.2				
	17.500		0.20	3.75	1.07230	107.23/100
No. 20		0.2				
(EC. 2)	8.866		0.25	2.38	1.07230	107.23/100
No. 20 + 8.866		0.3				
	11.134		0.30	3.34		
No. 21		0.3				
	20.000		0.30	6.00		
No. 22		0.3				
	4.000		0.30	1.20		
No. 22 + 4.000		0.3				
小 計				56.87		
合 計				56.87		

土 量 計 算 書

作業時土工 埋戻 (左側)

測点番号	距離 (m)	面積 (m ²)	平均 横断面積	土量 (m ³)	補 正	摘 要
No. 12		0.3				
	20.000		0.30	6.00		
No. 13		0.3				
	20.000		0.30	6.00		
No. 14		0.3				
(BC. 2)	1.246		0.30	0.35	0.93258	100/107.23
No. 14 + 1.246		0.3				
	18.754		0.35	6.12	0.93258	100/107.23
No. 15		0.4				
	20.000		0.35	6.53	0.93258	100/107.23
No. 16		0.3				
	20.000		0.35	6.53	0.93258	100/107.23
No. 17		0.4				
(SP. 2)	5.056		0.35	1.65	0.93258	100/107.23
No. 17 + 5.056		0.3				
	14.944		0.30	4.18	0.93258	100/107.23
No. 18		0.3				
	20.000		0.35	6.53	0.93258	100/107.23
No. 19		0.4				
	20.000		0.35	6.53	0.93258	100/107.23
No. 20		0.3				
(EC. 2)	8.866		0.30	2.48	0.93258	100/107.23
No. 20 + 8.866		0.3				
	11.134		0.35	3.90		
No. 21		0.4				
	20.000		0.40	8.00		
No. 22		0.4				
	4.000		0.40	1.60		
No. 22 4.000		0.4				
小 計				60.40		
合 計				60.40		

数 量 調 書

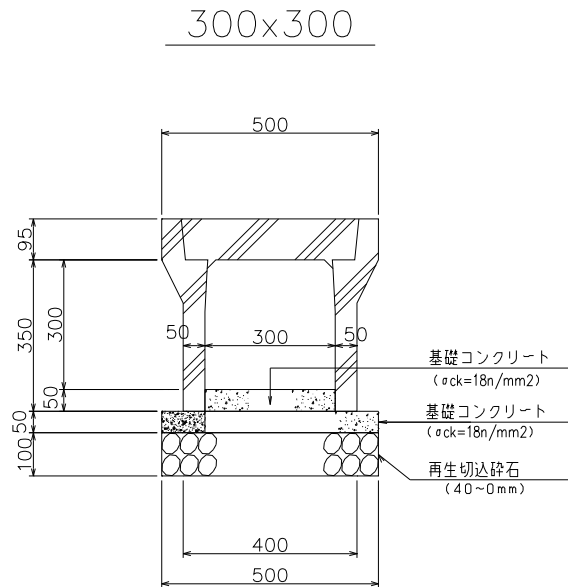
工 種 (レベル2)	排水構造物工	種 別 (レベル3)	側溝工・敷調整工・暗渠工
---------------	--------	---------------	--------------

1. 自由勾配側溝 300 x 300			
L =	左 162.80	右 36.38	= 199.2 m
2. 自由勾配側溝 300 x 400			
L =	左 6.00	右 25.00	= 31.0 m
3. 自由勾配側溝 300 x 500			
L =	左 25.13	右 38.31	= 63.4 m
4. 自由勾配側溝 300 x 600			
L =		右 14.43	= 14.4 m
5. 自由勾配側溝 300 x 700			
L =		右 61.22	= 61.2 m
6. 敷調整コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)			
V =	0.93	+ 1.39	+ 0.53 = 2.9 m ³
7. 横断暗渠 300			
L =	32.80		= 32.80 m

材 料 計 算 書

自由勾配側溝 300x300

10.0 m 当り

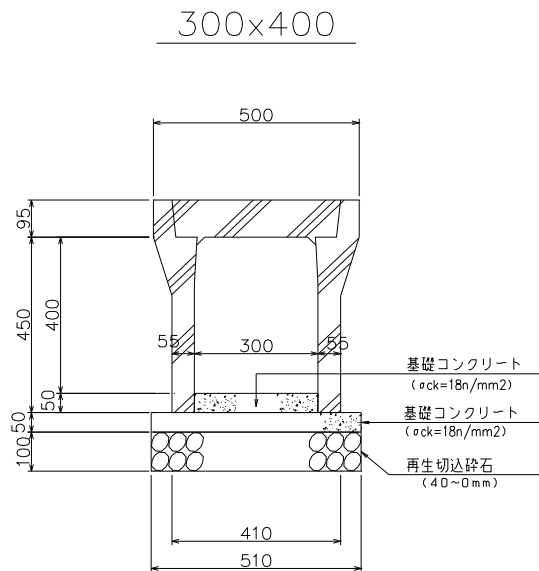


種 別	算 式	単位	数量
本体	自由勾配側溝 300×300×2000		
	N= 5.0	= 本	5.0
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.300 × 0.050 × 10.0	= m3	0.15
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.500 × 0.05 × 10.0	= m3	0.25
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.050 × 10.00 × 2.0	= m2	1.00
碎石基礎工 (再生切込碎石 t=100)			
	V= 0.50 × 0.1 × 10.0	= m3	0.50
側溝蓋			
	コンクリート蓋 500 x 500 x 110 60kg/枚		
	N= 10.00	= 枚	10.00

材 料 計 算 書

自由勾配側溝 300x400

10.0 m 当り

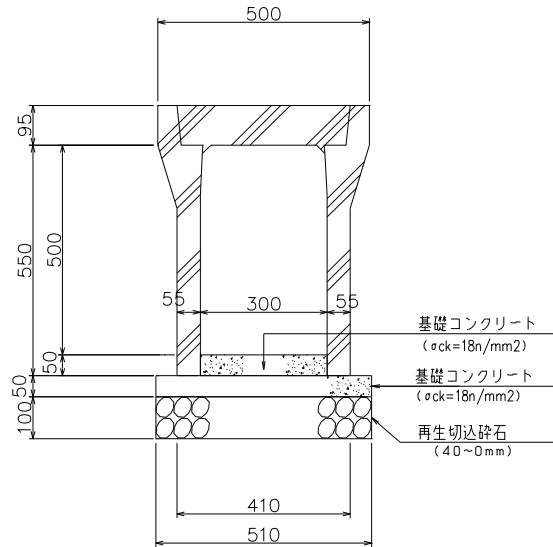


種 別	算 式	単位	数量
本体	自由勾配側溝 300×400×2000		
	N= 5.0	= 本	5.0
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.300 × 0.050 × 10.0	= m3	0.15
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.510 × 0.05 × 10.0	= m3	0.26
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.050 × 10.00 × 2.0	= m2	1.00
碎石基礎工 (再生切込碎石 t=100)			
	V= 0.51 × 0.1 × 10.0	= m3	0.51
側溝蓋			
	コンクリート蓋 500 x 500 x 110 60kg/枚		
	N= 10.00	= 枚	10.00

材 料 計 算 書

自由勾配側溝 300x500

10.0 m 当り

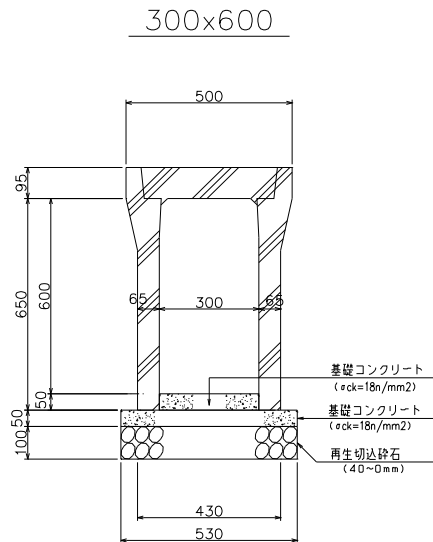


種 別	算 式	単位	数量
本体	自由勾配側溝 300×500×2000		
	N= 5.0	= 本	5.0
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18N/mm^2$			
	V= 0.300 × 0.050 × 10.0	= m3	0.15
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18N/mm^2$			
	V= 0.510 × 0.05 × 10.0	= m3	0.26
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.050 × 10.00 × 2.0	= m2	1.00
碎石基礎工 (再生切込碎石 t=100)			
	V= 0.51 × 0.1 × 10.0	= m3	0.51
側溝蓋			
	コンクリート蓋 500 x 500 x 110 60kg/枚		
	N= 10.00	= 枚	10.00

材 料 計 算 書

自由勾配側溝 300x600

10.0 m 当り

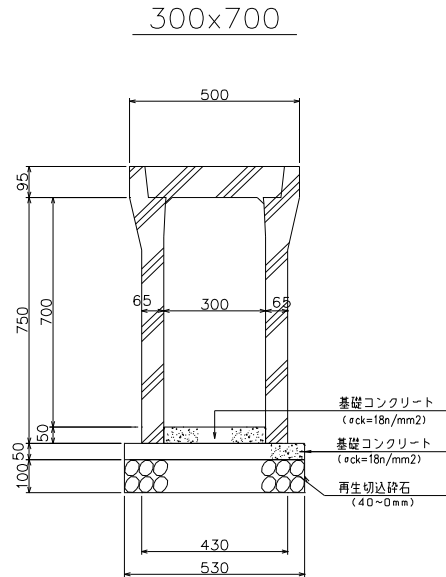


種 別	算 式	単位	数量
本体	自由勾配側溝 300×600×2000		
	N= 5.0	= 本	5.0
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.300 × 0.050 × 10.0	= m3	0.15
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.530 × 0.05 × 10.0	= m3	0.27
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.050 × 10.00 × 2.0	= m2	1.00
砕石基礎工 (再生切込砕石 t=100)			
	V= 0.53 × 0.1 × 10.0	= m3	0.53
側溝蓋			
	コンクリート蓋 500 x 500 x 110 60kg/枚		
	N= 10.00	= 枚	10.00

材 料 計 算 書

自由勾配側溝 300x700

10.0 m 当り



種 別	算 式	単位	数量
本体	自由勾配側溝 300×700×2000		
	N= 5.0	= 本	5.0
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.300 × 0.050 × 10.0	= m3	0.15
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.530 × 0.05 × 10.0	= m3	0.27
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.050 × 10.00 × 2.0	= m2	1.00
碎石基礎工 (再生切込碎石 t=100)			
	V= 0.53 × 0.1 × 10.0	= m3	0.53
側溝蓋			
	コンクリート蓋 500 x 500 x 110 60kg/枚		
	N= 10.00	= 枚	10.00

コンクリート体積計算書

敷き調整コンクリート 展開①

測点番号	距離 (m)	補正距離	厚 (m)	平均厚	側溝幅 (m)	体積 (m3)	摘 要
NO. 13+1. 246			0. 100				
	5. 000			0. 075	0. 30	0. 11	
NO. 13+6. 246			0. 049				
	0. 000			0. 099	0. 30	0. 00	
NO. 13+6. 246			0. 149				
	10. 000			0. 107	0. 30	0. 32	
NO. 13+16. 246			0. 064				
	0. 000			0. 114	0. 30	0. 00	
NO. 13+16. 246			0. 164				
	3. 754			0. 133	0. 30	0. 15	
NO. 14			0. 102				
	1. 246			0. 096	0. 30	0. 04	
NO. 14+1. 246			0. 090				
	8. 764			0. 045	0. 30	0. 12	
NO. 14+10. 00			0. 000				
	0. 000			0. 049	0. 30	0. 00	
NO. 14+10. 00			0. 097				
	10. 000			0. 064	0. 30	0. 19	
NO. 15			0. 030				
合 計						0. 93	

敷き調整コンクリート 展開②

敷き調整コンクリート 展開②

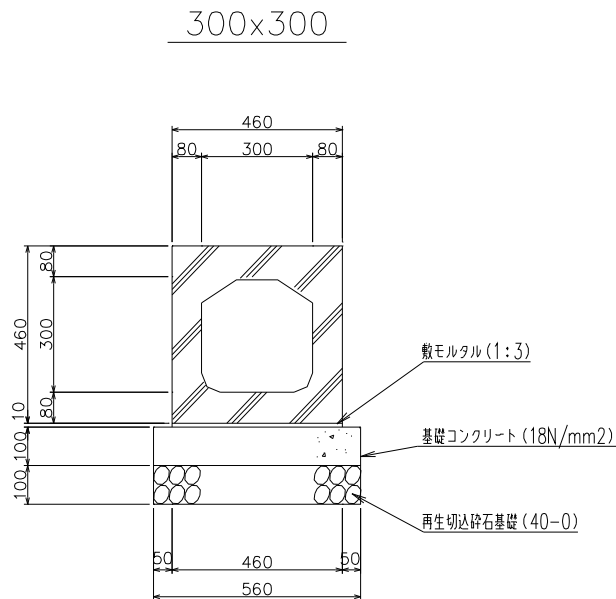
敷き調整コンクリート 展開③

測点番号	距離（m）	補正距離	厚（m）	平均厚	側溝幅（m）	体積（m ³ ）	摘　要
N0. 20+8. 866	6. 000		0. 100	0. 050	0. 30	0. 09	
N0. 20+14. 866	0. 000		0. 000	0. 050	0. 30	0. 00	
N0. 20+14. 866	5. 130		0. 099	0. 085	0. 30	0. 13	
N0. 21	20. 000		0. 070	0. 051	0. 30	0. 31	
N0. 22			0. 031				
合　計						0. 53	

材 料 計 算 書

横断暗渠 300x300

10.0 m 当り



種 別	算 式	単位	数量
本体	横断暗渠 300×300		
	L= 10.0	= m	10.0
敷モルタル (1:3)			
	V= 0.460 × 0.010 × 10.0	= m3	0.05
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$			
	V= 0.560 × 0.10 × 10.0	= m3	0.56
基礎コンクリート型枠			
	A= 0.100 × 10.00 × 2.0	= m2	2.00
碎石基礎工 (再生切込碎石 t=100)			
	A= 0.56 × 10.0	= m2	5.60
基面整正	A= 0.56 × 10.0	= m2	5.60

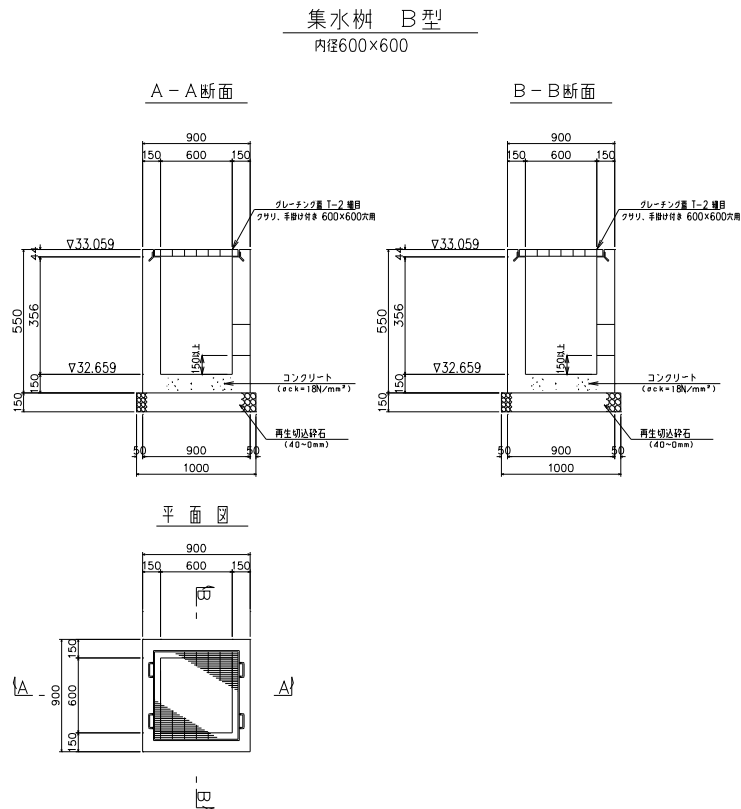
数 量 調 書

工 種 (レベル2)	集水桝工	種 別 (レベル3)	集水桝工
1. 集水桝A型 500 x 500 撤去再設置			
A-2型 [NO.16+17.0 右]			
N= 1 = 1 基			
2. 集水桝B型 600 x 600			
B-1型 [NO.19 左] 600 x 600 x 400			
N= 1 = 1 基			
B-2型 [NO.19 右] 600 x 600 x 1450			
N= 1 = 1 基			
合計 = 2 基			

材 料 計 算 書

集水桝B-1型 [600 x 600 x 400]

10.0 基 当り



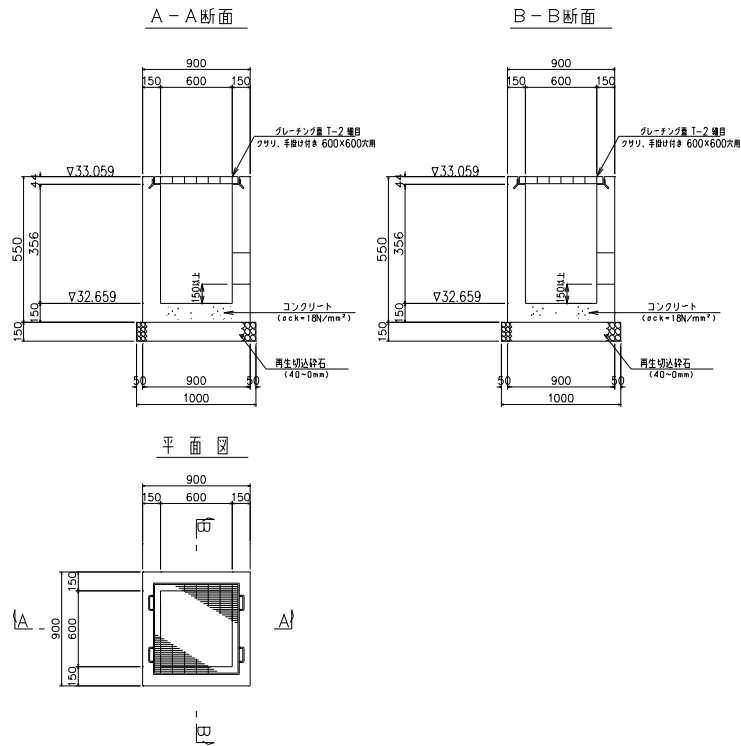
種 別	算 式	単位	数量
コンクリート (σ ck=18N/mm2)			
	V1 = 0.90 × 0.90 × 0.55 × 10.0	m ³	4.46
	-V2= 0.60 × 0.60 × 0.356 × 10.0	m ³	-1.28
	-V3= 0.720 × 0.720 × 0.044 × 10.0	m ³	-0.23
控除	-V4= 0.30 × 0.30 × 0.15 × 3.0 × 10.0	m ³	-0.41
	合計	m ³	2.54
型 枠			
	A1 = 0.90 × 0.55 × 4.0 × 10.0	m ²	19.80
	A2 = 0.60 × 0.356 × 4.0 × 10.0	m ²	8.54
	-A3 = 0.30 × 0.30 × 2.0 × 3.0 × 10.0	m ²	-5.40
	A4 = 0.30 × 0.15 × 4.0 × 3.0 × 10.0	m ²	5.40
	合計	m ²	28.34

材 料 計 算 書

集水桝B-1型 [600 x 600 x 400]

10.0 基 当り

集水桝 B型
内径600×600



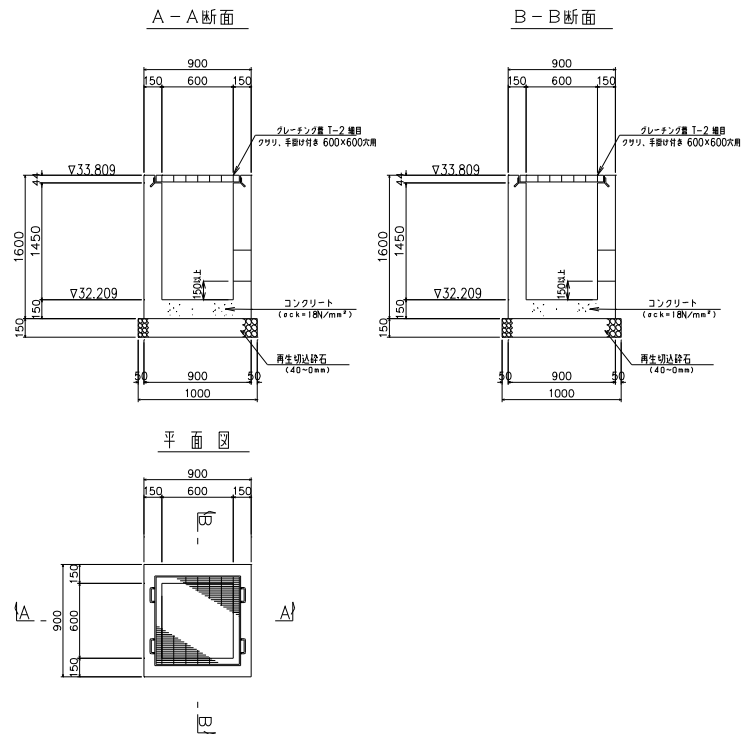
種 別	算 式	単位	数量
碎石基礎工 (再生切込碎石) t=15cm			
	$V = 1.00 \times 1.00 \times 0.15 \times 10.0$	m ³	1.50
グレーチング蓋 (600 x 600) T2用 受枠共 W=36.0kg			
	$N = 10.00$	組	10.0
基面整正	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10.00$	m ²	10.00

材 料 計 算 書

集水桝B-2型 [600 x 600 x 1450]

10.0 基 当り

集水桝 B型
内径600×600



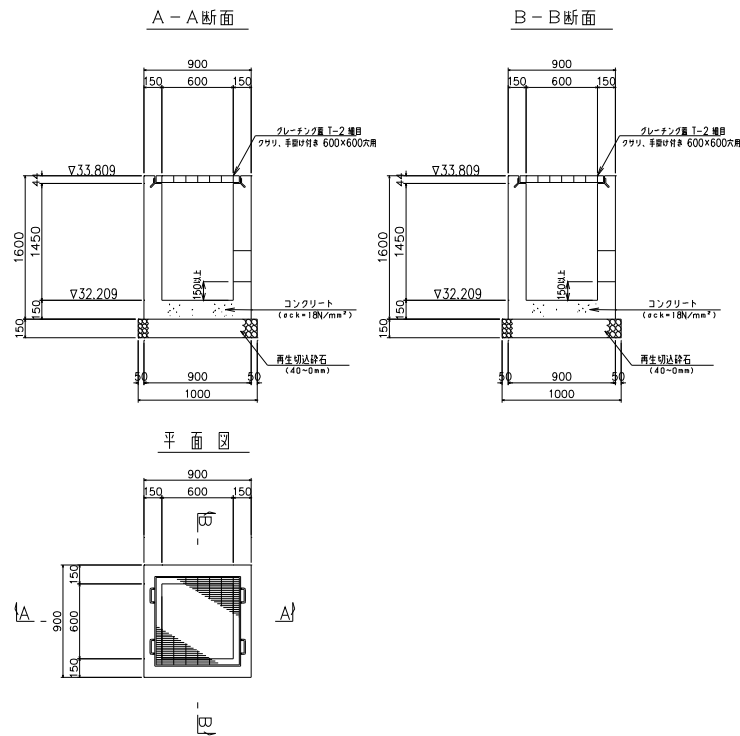
種 別	算 式	単位	数量
コンクリート (σck=18N/mm²)			
	V1 = 0.90 × 0.90 × 1.60 × 10.0	m³	12.96
	-V2= 0.60 × 0.60 × 1.406 × 10.0	m³	-5.06
	-V3= 0.720 × 0.720 × 0.044 × 10.0	m³	-0.23
控除	-V4= 0.30 × 0.30 × 0.15 × 3.0 × 10.0	m³	-0.41
	合計	m³	7.27
型 枠			
	A1 = 0.90 × 1.60 × 4.0 × 10.0	m²	57.60
	A2 = 0.60 × 1.406 × 4.0 × 10.0	m²	33.74
	-A3 = 0.30 × 0.30 × 2.0 × 3.0 × 10.0	m²	-5.40
	A4 = 0.30 × 0.15 × 4.0 × 3.0 × 10.0	m²	5.40
	合計	m²	91.34

材 料 計 算 書

集水桝B-2型 [600 x 600 x 1450]

10.0 基 当り

集水桝 B型
内径600×600



種 別	算 式	単位	数量
碎石基礎工 (再生切込碎石) t=15cm			
	$V = 1.00 \times 1.00 \times 0.15 \times 10.0$	m ³	1.50
グレーチング蓋 (600 x 600) T2用 受枠共 W=36.0kg			
	$N = 10.00$	組	10.0
基面整正	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10.00$	m ²	10.00

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	構造物撤去工	種 別 (レベル3)	舗装路盤取壊し工
---------------	--------	---------------	----------

1. 舗装版切断 (t=15cm以下) (別紙取壊し撤去参考図参照)									
1. 取付・県道									
L =	起点		終点		センター		別1		
	6.50	+	6.50	+	200.00	+	5.20	=	218.2 m
2. 取付・市道									
L =	別1		別2		別2			=	11.1 m
	2.50	+	2.70	+	5.90				
切断濁水処理									
取付・県道 (t=11cm)		取付・市道 (5cm)							
218.2 × 0.00262		+ 11.1 × 0.0013		= 0.59 m3					
2. 舗装版取壊し									
1. 県道 車道 表層 t=5cm 基層 t=6cm									
A =	計算書		別1						
	1,500.1	+	159.5	= 1,659.6 m²					
2. 市道 車道 表層 t=5cm									
A =	別1		別2		別2				
	84.1	+	15.5	+	32.4				

取壊平面図 (1)



深谷市

P.2
1/100,000
11-74.50
CL=127.620
SL=24.498

舗装切断 L=6.5m

ヒューム管φ300
L=7.0m

舗装切断 L=6.5m

長尺U字溝 (300) L=139.7m

舗装切断 (センター) L=200.0m

集水樹600×300×900

長尺U字溝 (300) L=113.9m

ヒューム管φ450
L=12.0m
ヒューム管φ600
L=9.8m

P.1
1/100,000
11-74.50
CL=106.946
SL=1.363

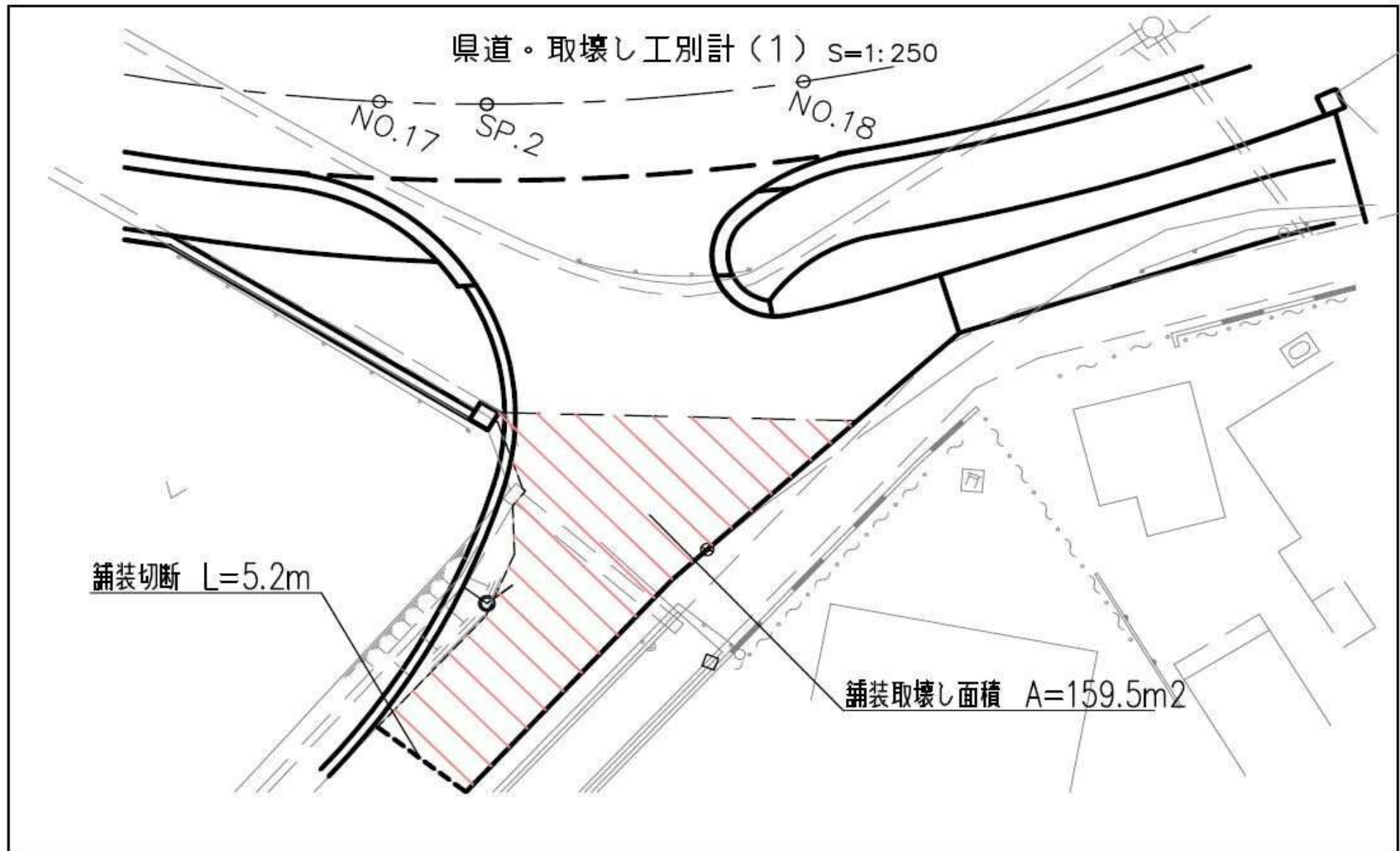
県道・取壊し工別計(1) $S=1:250$

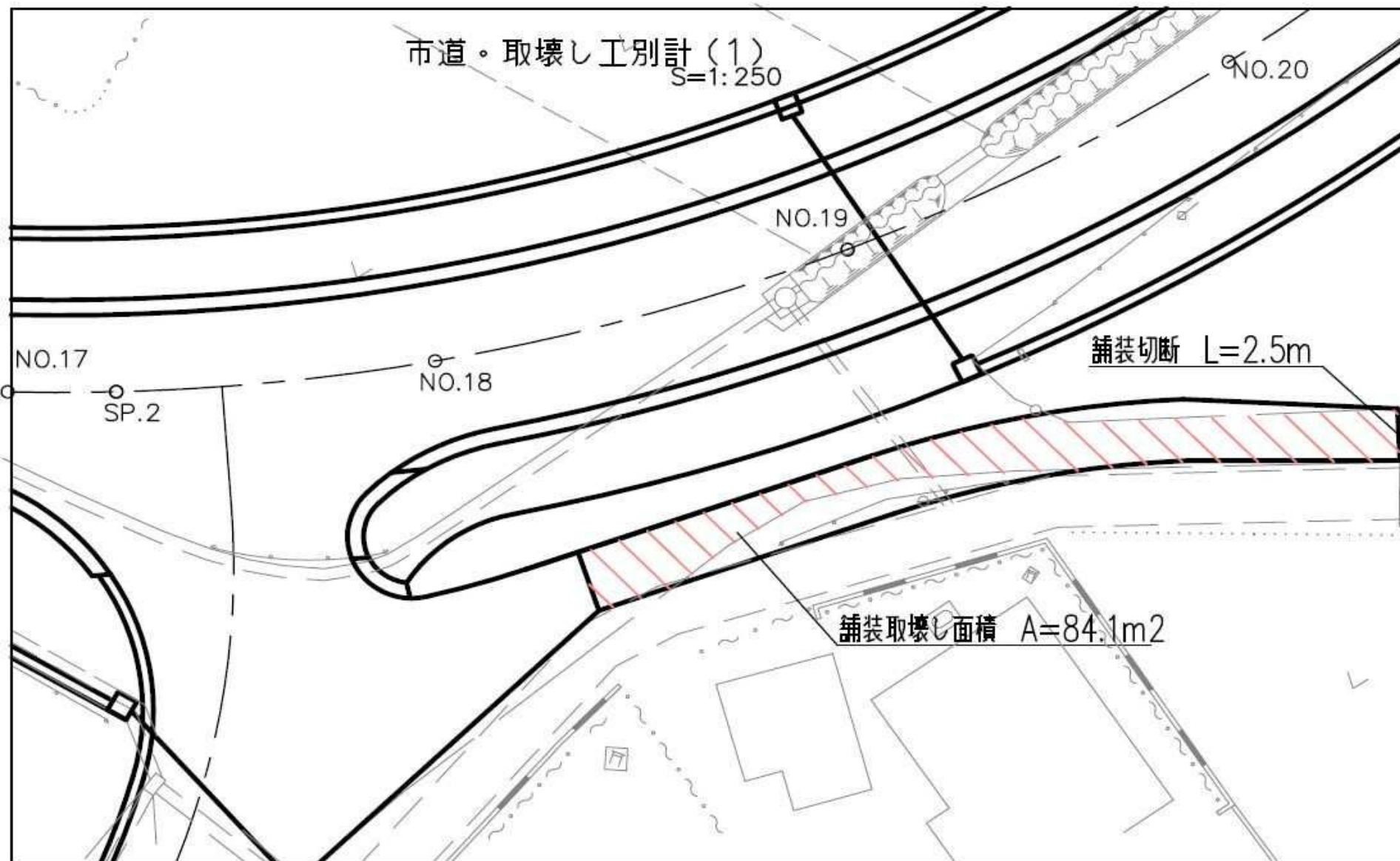
NO.17 SP.2

NO.18

舗装切断 $L=5.2m$

舗装取壊し面積 $A=159.5m^2$

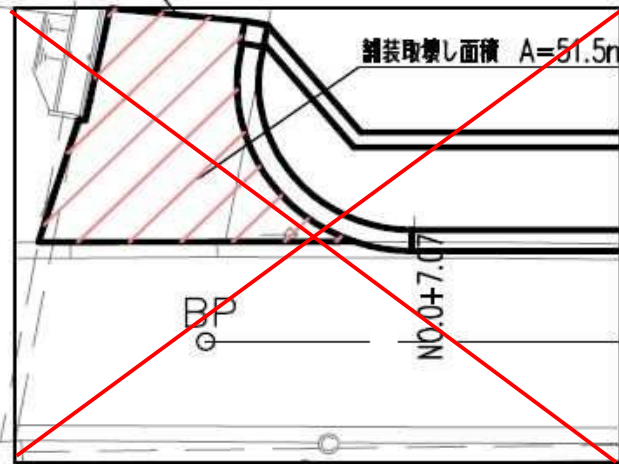




市道・取壊し工別計(2)

舗装切断 L=5.5m

舗装取壊し面積 A=51.5m²



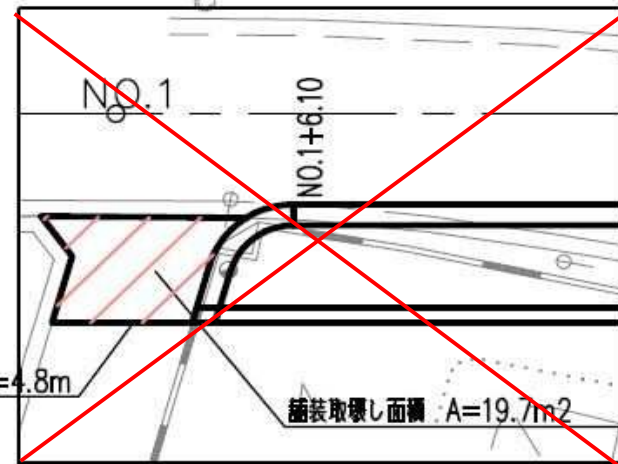
S=1:250

NO.1

NO.1+6.10

舗装切断 L=4.8m

舗装取壊し面積 A=19.7m²



NO.6+19.70

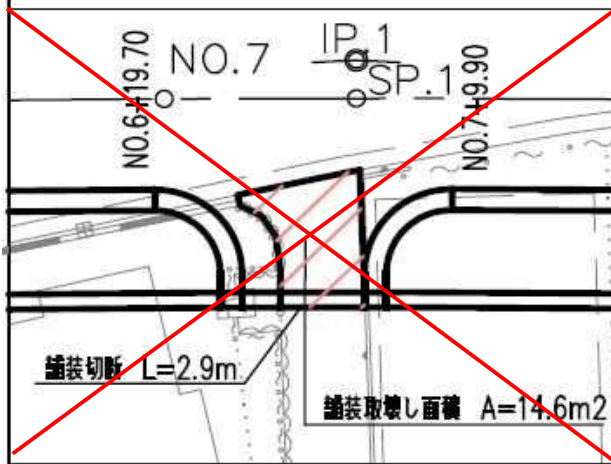
NO.7

IP.1
SP.1

NO.7+9.90

舗装切断 L=2.9m

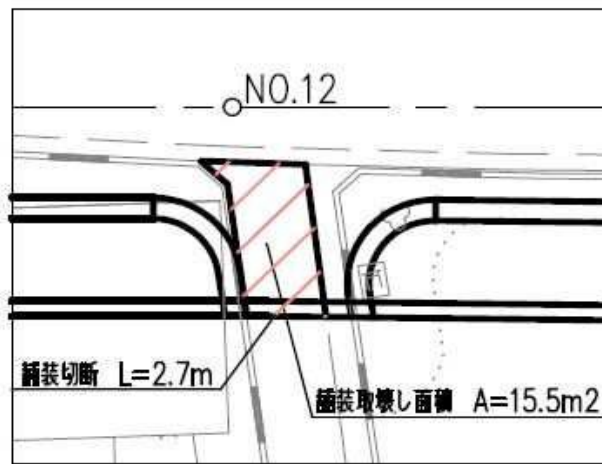
舗装取壊し面積 A=14.6m²



NO.12

舗装切断 L=2.7m

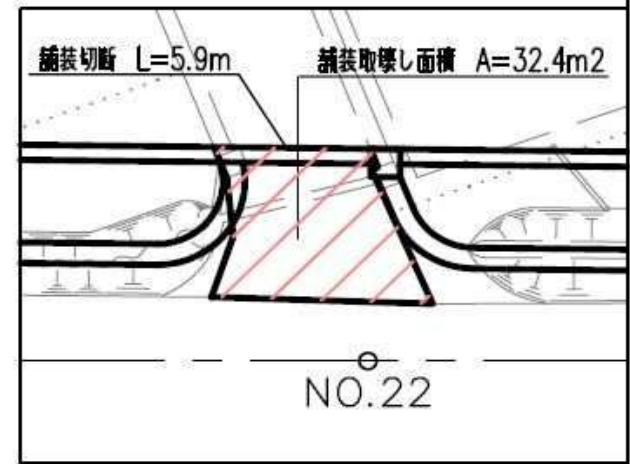
舗装取壊し面積 A=15.5m²



舗装切断 L=5.9m

舗装取壊し面積 A=32.4m²

NO.22



数 量 調 書

工 種 (レベル2)	構造物撤去工	種 別 (レベル3)	構造物取壊し工
---------------	--------	---------------	---------

1. コンクリート構造物取壊し [鉄筋構造物]			
1. 長尺U型側溝車道用 (300)			
V1=	0.570	×	0.500 × 253.6 = 72.28 m ³
V2=	0.300	×	0.300 × 253.6 = 22.82 m ³
V1 -V2			= 49.46 m ³
4. ヒューム管 (φ600)			
V=	(0.700 ² - 0.600 ²)	×	3.142 / 4 × 9.8 = 1.00 m ³
5. ヒューム管 (φ450)			
V=	(0.526 ² - 0.450 ²)	×	3.142 / 4 × 12.0 = 0.70 m ³
6. ヒューム管 (φ300)			
V=	(0.360 ² - 0.300 ²)	×	3.142 / 4 × 7.0 = 0.22 m ³
小計			1.92 m ³
コンクリート取壊し合計[鉄筋構造物]			
V=	49.46	+	1.92 = 51.38 m ³

3. コンクリート構造物取壊し [無筋構造物]

集水桧 □600 × 300 × 900 t=150

$$V1 = 0.900 \times 0.600 \times 1.05 \times 1 = 0.57 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.600 \times 0.300 \times 0.90 \times 1 = 0.16 \text{ m}^3$$

$$V1 - V2 = 0.41 \text{ m}^3$$

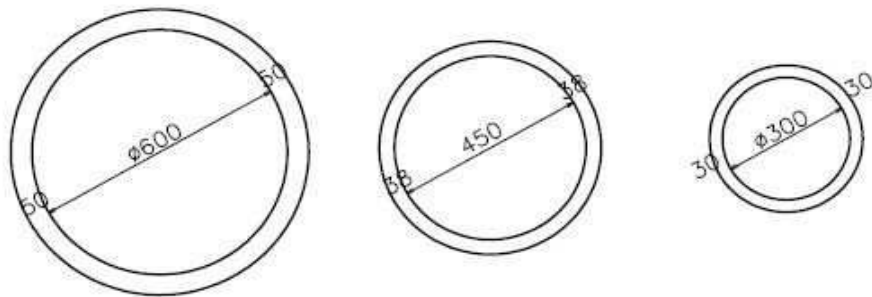
コンクリート取壊し合計[無筋構造物]

$$V = 0.41 = 0.41 \text{ m}^3$$

構造物取壊工 (1)

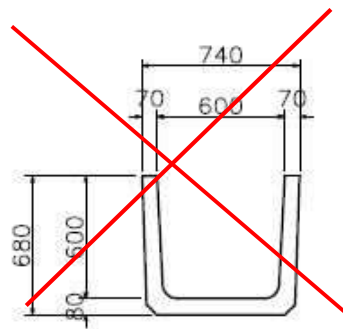
【鉄筋構造物】

ヒューム管

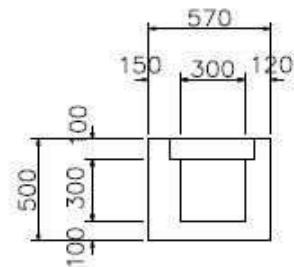


【鉄筋構造物】

U字溝 (600)



長尺U字溝

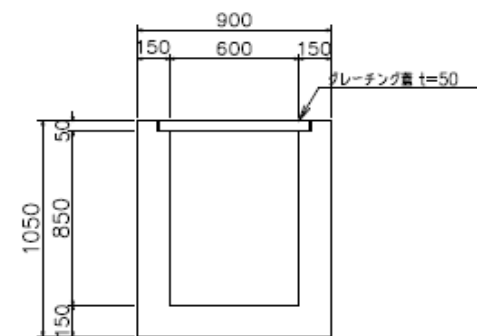


構造物取壊工 (2)

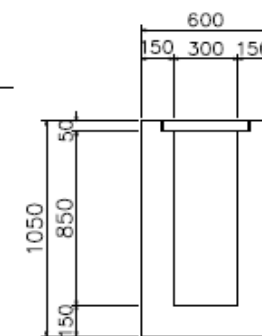
【無筋構造物】

集水樹取壊し

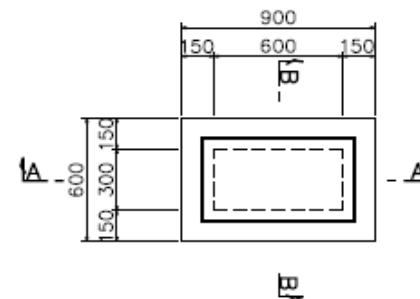
A-A断面



B-B断面



平面図



数 量 調 書

工 種 (レベル2)	構造物撤去工	種 別 (レベル3)	運搬処理工
---------------	--------	---------------	-------

1. 殻運搬処理 (コンクリート廃材・無筋)			
V = 0.41 = 0.41 m ³			
0.41 m ³ × 2.35 t/m ³ = 0.96 t			
2. 殻運搬処理 (コンクリート廃材・有筋)			
V = 51.38 = 51.38 m ³			
51.4 m ³ × 2.50 t/m ³ = 128.50 t			
3. 運搬処理 (アスコン廃材)			
V = 1,659.6 × 0.11 + 132.0 × 0.05 = 189.16 m ³			
189.16 m ³ × 2.35 t/m ³ = 444.53 t			
4. 運搬処理 (廃プラスチック)			
排水管(VP250) L=18.0m			
V = ((0.260/2) ² - (0.250/2) ²) × π × 18.00 = 0.015 m ³			
0.015 m ³ × 1.1 t/m ³ = 0.017 t			

面積計算書

車道舗装取壊し面積

測点番号	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面積 (m ²)	補正	摘要
No. 12		5.95				
	20.0		5.975	119.5		
No. 13		6.00				
	20.0		5.950	119.0		
No. 14		5.90				
(BC. 2)	1.3		5.900	7.7		
No. 14 + 1.3		5.90				
	18.7		5.900	110.3		
No. 15		5.90				
	20.0		6.400	128.0		
No. 16		6.90				
	20.0		7.450	149.0		
No. 17		8.00				
(SP. 2)	5.1		8.350	42.6		
No. 17 + 5.1		8.70				
	14.9		9.050	134.8		
No. 18		9.40				
	20.0		10.000	200.0		
No. 19		10.60				
	20.0		8.350	167.0		
No. 20		6.10				
(EC. 2)	8.9		5.950	53.0		
No. 20 + 8.9		5.80				
	11.1		5.750	63.8		
No. 21		5.70				
	20.0		8.150	163.0		
No. 22		10.60				
	4.0		10.600	42.4		
No. 22 + 4.000		10.60				
小 計				1,500.1		
合 計				1,500.1		

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	縁石工	種 別 (レベル3)	歩車道境界工
---------------	-----	---------------	--------

1. 歩車道境界工 一般部									
A型	L=	左	160.85	+	右	26.13	+	別1	5.33
								=	192.3 m
B-2型	L=	左	0.00	+	右	54.70			
								=	54.7 m
C-2型	L=	左	0.00	+	右	72.51			
								=	72.5 m
合計								319.5 m	
2. 歩車道境界工 乗入部									
A型	L=	左	18.60	+	右	4.20	+	別1	11.02
								+	別1
		別3							
		+	5.43	× 3				=	60.3 m
B-2型	L=	左	0.00	+	右	4.38			
								=	4.4 m
C-2型	L=	左	4.20	+	右	4.20			
								=	8.4 m
合計								73.1 m	
歩車道境界工総延		L=	一般部	+		乗入部			
			319.5			73.1		=	392.6 m

延長計算書

歩車道境界工（左側）

測点番号	距離（m）	補正距離	一般部			乗入部		補 正	摘 要
			A型	B-2型	C-2型	A型	C-2型		
No. 12									
	3.000		3.00						
No. 12 + 3.000									
	4.200					4.20			
No. 12 + 7.200									
	9.300		9.30						
No. 12 + 16.500									
	3.500					3.50			
No. 13									
	0.700					0.70			
No. 13 + 0.700									
	0.546		0.55						
No. 13 + 1.246									
	12.254		12.25						
No. 13 + 13.500									
	4.200					4.20			
No. 13 + 17.700									
	1.800					1.80			
No. 13 + 19.500									
(BC. 2)	1.746		1.75						
No. 14 + 1.246									
	14.254	13.67	13.67					0.95923	
No. 14 + 15.500									
	4.380	4.20					4.20	0.95923	
No. 14 + 19.880									
	0.120	0.12	0.12					0.95923	
No. 15									
	1.246	1.20	1.20					0.95923	
No. 15 + 1.246									
	18.754	17.99	17.99					0.95923	
No. 16									
	12.000	11.51	11.51					0.95923	
No. 16 + 12.000									
	4.380	4.20				4.20		0.95923	
No. 16 + 16.380									
	3.620	3.47	3.47					0.95923	
No. 17									
小 計			74.81	0.00	0.00	18.60	4.20		

測点番号	距離 (m)	補正距離	一般部			乗入部		補 正	摘 要
			A型	B-2型	C-2型	A型	C-2型		
No. 17									
(SP. 2)	5. 056	4. 85	4. 85					0. 95923	
No. 17 + 5. 056									
	14. 944	14. 33	14. 33					0. 95923	
No. 18									
	20. 000	19. 18	19. 18					0. 95923	
No. 19									
	8. 866	8. 50	8. 50					0. 95923	
No. 19 + 8. 866									
	11. 134	10. 68	10. 68					0. 95923	
No. 20									
(EC. 2)	8. 866	8. 50	8. 50					0. 95923	
No. 20 + 8. 866									
	11. 134		11. 13						
No. 21									
	8. 866		8. 87						
No. 21 + 8. 866									
小 計			86. 04	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00		
合 計			160. 85	0. 00	0. 00	18. 60	4. 20		

延長計算書

歩車道境界工（右側）

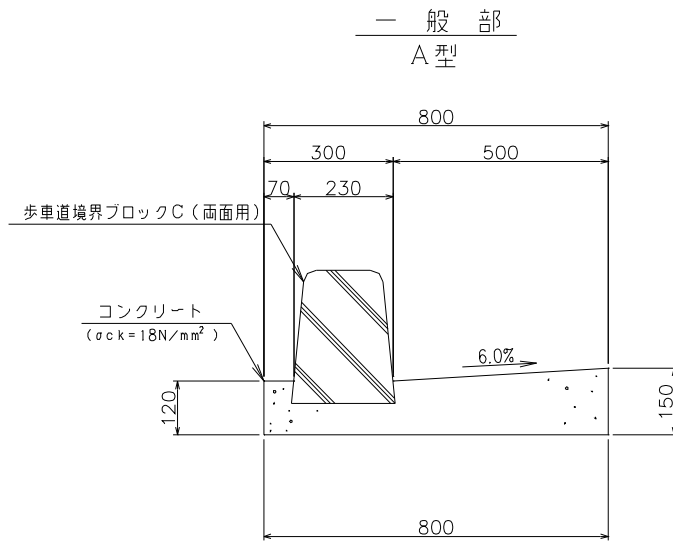
測点番号	距離（m）	補正距離	一般部			乗入部			補 正	摘 要
			A型	B-2型	C-2型	A型	B-2型	C-2型		
No. 12										
	7.000									
No. 12 + 7.000										
	13.000		13.00							
No. 13										
	2.000		2.00							
No. 13 + 2.000										
	4.200					4.20				
No. 13 + 6.200										
	13.800				13.80					
No. 14										
(BC.2)	1.248	1.30			1.30				1.04250	
No. 14 + 1.248										
	18.752	19.55			19.55				1.04250	
No. 15										
	1.246	1.30			1.30				1.04250	
No. 15 + 1.246										
	5.254	5.48		5.48					1.04250	
No. 15 + 6.500										
	4.200	4.38					4.38		1.04250	
No. 15 + 10.700										
	9.300	9.70		9.70					1.04250	
No. 16										
	11.200	11.68		11.68					1.04250	
No. 16 + 11.200										
	0.000	0.00							1.04250	
No. 16 + 11.200										
	8.800	9.17							1.04250	
No. 17										
(SP.2)	5.056	5.27							1.04250	
No. 17 + 5.056										
	14.944	15.58							1.04250	
No. 18										
	2.100	2.19							1.04250	
No. 18 + 2.100										
小 計			15.00	26.86	35.95	4.20	4.38	0.00		

測点番号	距離 (m)	補正距離	一般部			乗入部			補 正	摘 要
			A型	B-2型	C-2型	A型	B-2型	C-2型		
No. 18 + 2.100										
	17.900	18.62		18.62					1.04	
No. 19										
	8.866	9.22		9.22					1.04	
No. 19 + 8.866										
(EC. 2)	20.000	20.80			20.80				1.04	
No. 20 + 8.866										
	11.134				11.10					
No. 21										
	3.000				3.00					
No. 21 + 3.000										
	4.200							4.20		
No. 21 + 7.200										
	1.666				1.66					
No. 21 + 8.866										
	11.134		11.13							
No. 22										
小 計			11.13	27.84	36.56	0.00	0.00	4.20		
合 計			26.13	54.70	72.51	4.20	4.38	4.20		

材 料 計 算 書

歩車道境界工（一般部）A型

10.0 m 当り



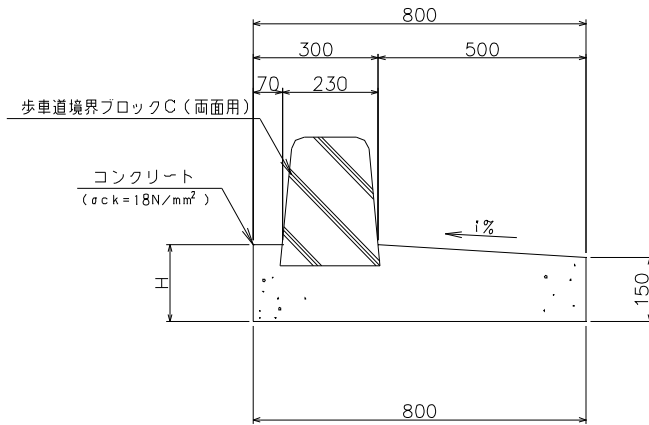
種 別	算 式	単位	数量
本 体	歩車道境界ブロック 両面C型 180/240x300x600		
	$L =$	$= \text{m}$	10.0
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		
	$V = \{ (0.15 + 0.12) / 2 \times 0.50 + 0.12 \times 0.30$		
	$- (0.23 + 0.24) / 2 \times 0.05 \} \times 10.0$	$= \text{m}^3$	0.92
型 枠			
	$A = (0.15 + 0.12) \times 10.0$	$= \text{m}^2$	2.70
目地材	エラストイト 厚10mm 10mに1カ所		
	$A = 0.92 \times 1/10 \times 10.0$	$= \text{m}^2$	0.92

材 料 計 算 書

歩車道境界工（一般部）B-2型

10.0 m 当り

一般部（曲線・摺付部）



H= 195

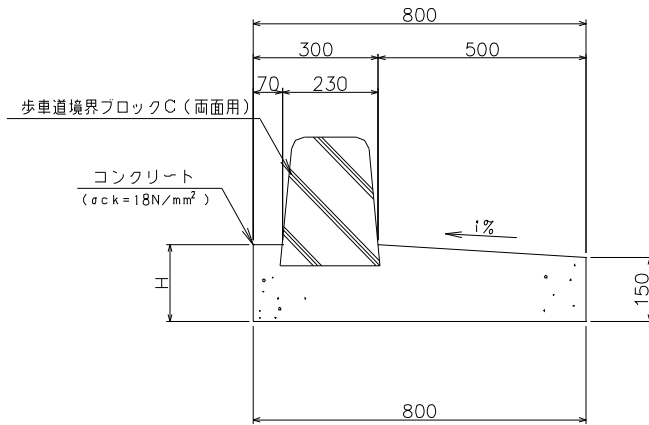
種 別	算 式	単位	数量
本 体	歩車道境界ブロック 両面C型 180/240×300×600		
	L=	= m	10.0
コンクリート	σck=18N/mm ²		
	V= {(0.15 + 0.195) / 2 x 0.50 + 0.195 x 0.30		
	- (0.23 + 0.24) / 2 x 0.05 } x 10.0	= m ³	1.33
型 枠			
	A= (0.15 + 0.195) x 10.0	= m ²	3.45
目 地 材	エラストイト 厚10mm 10mに1カ所		
	A= 1.33 x 1/10 x 10.0	= m ²	1.33

材 料 計 算 書

歩車道境界工（一般部）C-2型

10.0 m 当り

一般部（曲線・摺付部）



H= 150～195

種 別	算 式	単位	数量
本 体	歩車道境界ブロック 両面C型 180/240×300×600		
	L=	= m	10.0
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		
	$V = \{ (0.15 + 0.173) / 2 \times 0.50 + 0.173 \times 0.30$		
	$- (0.23 + 0.24) / 2 \times 0.05 \} \times 10.0$	= m ³	1.21
型枠			
	A= (0.15 + 0.173) × 10.0	= m ²	3.23
目地材	エラストイト 厚10mm 10mに1カ所		
	A= 1.21 × 1/10 × 10.0	= m ²	1.21

材料計算書

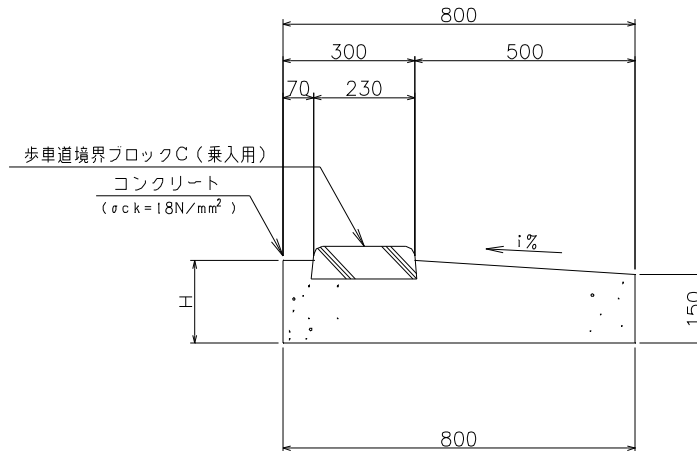
[illegible]

材 料 計 算 書

歩車道境界工（乗入部）B-2型

10.0 m 当り

一般部（曲線・摺付部）



H= 195

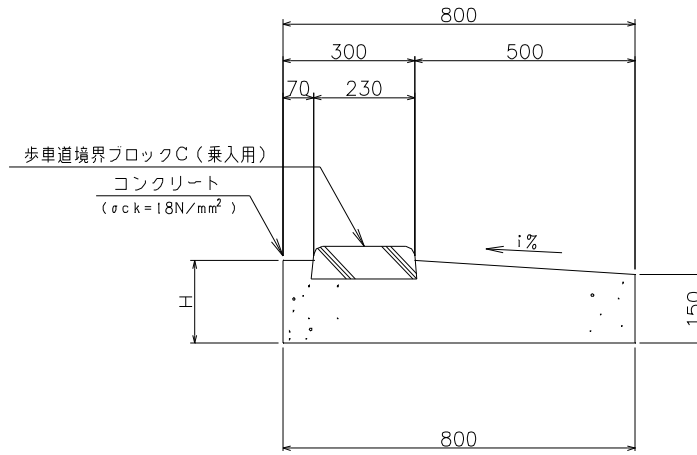
種 別	算 式	単位	数量
本 体	歩車道境界ブロック 両面C型 平坦ブロック 226/240x70x600		
	L=	= m	10.0
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		
	$V = \{ (0.15 + 0.195) / 2 \times 0.50 + 0.195 \times 0.30$		
	$- (0.23 + 0.24) / 2 \times 0.05 \} \times 10.0$	= m^3	1.33
型枠			
	A= $(0.15 + 0.195) \times 10.0$	= m^2	3.45
目地材	エラストイト 厚10mm 10mに1カ所		
	A= $1.33 \times 1/10 \times 10.0$	= m^2	1.33

材 料 計 算 書

歩車道境界工（乗入部）C-2型

10.0 m 当り

一般部（曲線・摺付部）



H= 150~195

種 別	算 式	単位	数量
本 体	歩車道境界ブロック 両面C型 平坦ブロック 226/240x70x600		
	L=	= m	10.0
コンクリート	σ ck=18N/mm ²		
	V= {(0.15 + 0.173) / 2 x 0.50 + 0.173 x 0.30		
	- (0.23 + 0.24) / 2 x 0.05 } x 10.0	= m ³	1.21
型 枠			
	A= (0.15 + 0.173) x 10.0	= m ²	3.23
目地材	エラストイト 厚10mm 10mに1カ所		
	A= 1.21 x 1/10 x 10.0	= m ²	1.21

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	舗装路盤工	種 別 (レベル3)	舗装工・本線
---------------	-------	---------------	--------

1. 車道舗装工 表層t=5cm[再生密粒度アスコン] 基層t=5cm[再生粗粒度アスコン]・【本線】			
計算書 別1 A= 1492.10 + 372.50			
			= 1,864.6 m ²
2. 車道上層路盤工 t=15cm [再生粒調碎石]・【本線】			
車道舗装工と同じ A= 1864.60			
			= 1,864.6 m ²
3. 車道上層路盤工 (境界工下) t=10cm [再生粒調碎石]・【本線】			
A= 392.6 × 0.80			
			= 314.1 m ²

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	舗装路盤工	種 別 (レベル3)	舗装工・本線
---------------	-------	---------------	--------

4. 車道下層路盤工 t=19cm [再生切込碎石]・【本線】

	計算書		別1		別1		別1		別1		取・別1
A=	1818.5	+	5.0	+	6.2	+	14.2	+	10.9	+	389.8

$$= 2.244.6 \text{ m}^2$$

5. 車道路床安定処理 t=100cm [セメント安定処理]・【本線】

車道下層路盤工と同じ
 $A = 2244.60 = 2,244.6 \text{ m}^2$

技術管理費

土質等試験費

六価クロム溶出試験 配合設計時 = 1 検体

施工後 = 1 検体

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	舗装路盤工	種 別 (レベル3)	舗装工・取付道路【市道】
---------------	-------	---------------	--------------

1. 車道舗装工 表層 $t=5\text{cm}$ [再生密粒度アスコン] ・ 【取付道路・市道】

	別1		別2		別2
A=	114.20	+	17.30	+	21.40

$$= 152.9 \text{ m}^2$$

2. 車道上層路盤工 t=15cm [再生粒調碎石]・【取付道路・市道】

.....
 車道舗装工と同じ
 A= 152.90

$$= 152.9 \text{ m}^2$$

2. 車道下層路盤工 t=19cm [再生切込碎石]・【取付道路・市道】

.....
 車道舗装工と同じ
 A= 152.90

$$= 152.9 \text{ m}^2$$

面積計算書

車道舗装工 表層・基層・上層路盤

測点番号	距離 (m)	幅員 (m)	平均 幅員	面積 (m ²)	補正	摘要
No. 12		7.00				
	20.0		7.00	140.00		
No. 13		7.00				
	1.3		7.00	9.10		
No. 13 + 1.3		7.00				
	18.7		7.12	133.14		
No. 14		7.24				
(BC. 2)	1.3		7.25	9.43		
No. 14 + 1.3		7.25				
	18.7		7.37	137.82		
No. 15		7.48				
	1.3		7.49	9.74		
No. 15 + 1.3		7.50				
	18.7		7.50	140.25		
No. 16		7.50				
	20.0		7.50	150.00		
No. 17		7.50				
(SP. 2)	5.1		7.50	38.25		
No. 17 + 5.1		7.50				
	14.9		7.50	111.75		
No. 18		7.50				
	20.0		7.50	150.00		
No. 19		7.50				
	8.9		7.50	66.75		
No. 19 + 8.9		7.50				
	11.1		7.43	82.47		
No. 20		7.36				
(EC. 2)	8.9		7.31	65.06		
No. 20 + 8.9		7.25				
	11.1		7.19	79.81		
No. 21		7.12				
	8.9		7.06	62.83		
No. 21 + 8.9		7.00				
小計				1386.40		

面積計算書

車道舗装工 表層・基層・上層路盤

[illegible]

面積計算書

車道路盤工 下層路盤・路床改良

測点番号	距離 (m)	幅員 (m)	平均 幅員	面積 (m ²)	補正	摘要
No. 12		8.60				
	20.0		8.60	172.00		
No. 13		8.60				
	1.3		8.60	11.18		
No. 13 + 1.3		8.60				
	18.7		8.72	163.06		
No. 14		8.84				
(BC.2)	1.3		8.85	11.51		
No. 14 + 1.3		8.85				
	18.7		8.97	167.74		
No. 15		9.08				
	1.3		9.09	11.82		
No. 15 + 1.3		9.10				
	18.7		9.10	170.17		
No. 16		9.10				
	20.0		9.10	182.00		
No. 17		9.10				
(SP.2)	5.1		9.10	46.41		
No. 17 + 5.1		9.10				
	14.9		9.10	135.59		
No. 18		9.10				
	20.0		9.10	182.00		
No. 19		9.10				
	8.9		9.10	80.99		
No. 19 + 8.9		9.10				
	11.1		9.03	100.23		
No. 20		8.96				
(EC.2)	8.9		8.91	79.30		
No. 20 + 8.9		8.85				
	11.1		8.79	97.57		
No. 21		8.72				
小計				1611.57		

面 積 計 算 書

車道路盤工 下層路盤・路床改良

測点番号	距離 (m)	幅員 (m)	平 均 幅 員	面積 (m ²)	補 正	摘 要
No. 21		8.72				
	8.9		8.66	77.07		
No. 21 + 8.9		8.60				
	11.1		8.60	95.46		
No. 22		8.60				
	4.0		8.60	34.40		
No. 22 + 4.0		8.60				
小 計				206.93		
合 計				1818.50		

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	舗装路盤工	種 別 (レベル3)	歩道舗装工
---------------	-------	---------------	-------

1. 歩道舗装工 表層t=4cm[再生開粒度アスコン]									
A=	左		右		別1		別1		
	478.90	+	169.20	+	4.50	+	5.20		
	別1		別1						
+	4.90	+	4.70						
	取別 1		取別 1		取別 1				
+	16.50	+	53.00	+	25.60				
									= 762.5 m ²
2. 歩道路盤工 t=10cm [再生切込碎石]									
A= 762.50									= 762.5 m ²
3. フィルター層 t=10cm [再生砂]									
A= 762.50									= 762.5 m ²
4. 乗入舗装工t=5cm [再生細粒度アスコン]									
A=	左		右						
	56.80	+	100.30						= 157.1 m ²
5. 乗入路盤工 t=25cm [再生切込碎石]									
A=	左		右						
	56.80	+	100.30						= 157.1 m ²

面積計算書

歩道舗装工（左側） 表層・基層

測点番号	距離 (m)	補正距離	幅員 (m)	平均幅員	歩道面積	乗入面積	補正	摘要
No. 12			2.70					
	3.0			2.70	8.10			
No. 12 + 3.0			2.70					
	4.2			2.70		11.30		
No. 12 + 7.2			2.70					
	9.3			2.70	25.10			
No. 12 + 16.5			2.70					
	3.5			2.70		9.50		
No. 13			2.70					
	0.7			2.70		1.90		
No. 13 + 0.7			2.70					
	12.8			2.70	34.60			
No. 13 + 13.5			2.70					
	4.2			2.70		11.30		
No. 13 + 17.7			2.70					
	2.3			2.70	6.20			
No. 14			2.70					
(BC. 2)	1.3			2.70	3.50			
No. 14 + 1.3			2.70					
	14.2	13.62		2.70	36.80		0.95923	
No. 14 + 15.5			2.70					
	4.4	4.22		2.70		11.40	0.95923	
No. 14 + 19.9			2.70					
	0.1	0.10		2.70	0.30		0.95923	
No. 15			2.70					
	20.0	19.18		2.70	51.80		0.95923	
No. 16			2.70					
	12.0	11.51		2.70	31.10		0.95923	
No. 16 + 12.0			2.70					
	4.4	4.22		2.70		11.40	0.95923	
No. 16 + 16.4			2.70					
	3.6	3.45		2.70	9.30		0.95923	
No. 17			2.70					
小計					206.80	56.80		

面 積 計 算 書

歩道舗装工（左側） 表層・基層

測点番号	距離 (m)	補正距離	幅員 (m)	平 均 幅 員	歩道面積	乗入面積	補 正	摘 要
No. 17			2.70					
(SP. 2)	5.1	4.89		2.70	13.20		0.95923	
No. 17 + 5.1			2.70					
	14.9	14.29		2.70	38.60		0.95923	
No. 18			2.70					
	20.0	19.18		2.70	51.80		0.95923	
No. 19			2.70					
	20.0	19.18		2.70	51.80		0.95923	
No. 20			2.70					
(EC. 2)	8.9	8.54		2.70	23.10		0.95923	
No. 20 + 8.9			2.70					
	11.1			2.70	30.00			
No. 21			2.70					
	12.5			2.70	33.80			
No. 21 + 12.5			2.70					
	7.5			2.70	20.30			
No. 22			2.70					
	3.5			2.70	9.50			
No. 22 + 3.5			2.70					
	0.0			2.70	0.00			
No. 22 + 3.5			2.70					
小 計					272.10	0.00		
合 計					478.90	56.80		

面積計算書

歩道舗装工（右側） 表層・基層

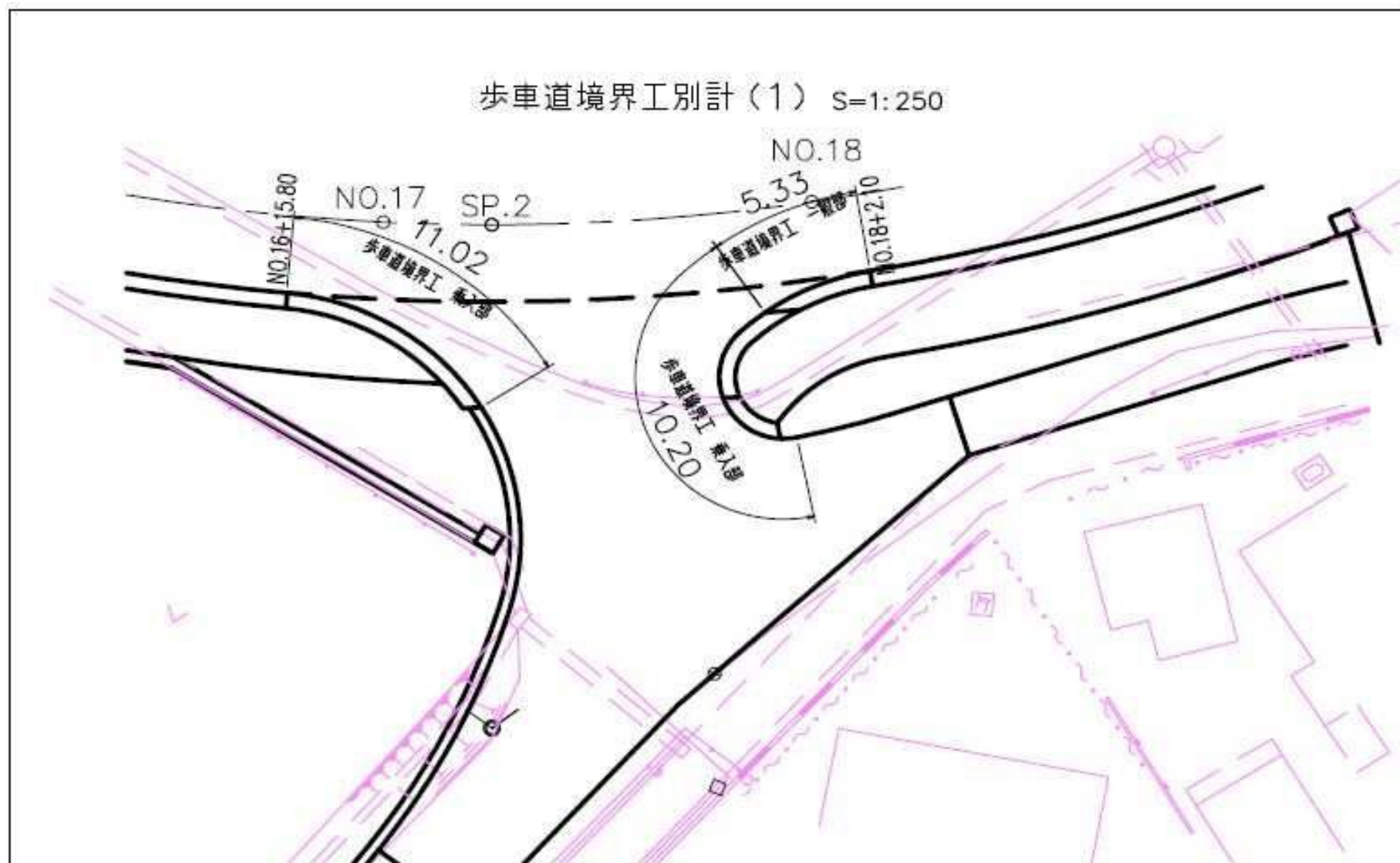
測点番号	距離 (m)	補正距離	幅員 (m)	平均 幅員	歩道面積	乗入面積	補 正	摘 要
No. 12	7.0		2.70	2.70		18.90		
No. 12 + 7.0	13.0		2.70	2.70	35.10			
No. 13	2.0		2.70	2.70		5.40		
No. 13 + 2.0	4.2		2.70	2.70	11.30			
No. 13 + 6.2	13.8		2.70	2.70	37.30			
No. 14	1.3	1.36		2.70	3.70		1.04250	
No. 14 + 1.3	18.7	19.49		2.70		52.60	1.04250	
No. 15	6.5	6.78		2.70	18.30		1.04250	
No. 15 + 6.5	4.2	4.38		2.70	11.80		1.04250	
No. 15 + 10.7	9.3	9.70		2.70	26.20		1.04250	
No. 16	11.2	11.68		2.70		31.50	1.04250	
No. 16 + 11.2	0.0	0.00		2.70	0.00		1.04250	
No. 16 + 11.2	8.8	9.17		2.70	24.80		1.04250	
No. 17	5.1	5.32		2.70	14.40		1.04250	
No. 17 + 5.1	14.9	15.53		2.70	41.90		1.04250	
No. 18	2.1	2.19		2.70	5.90		1.04250	
No. 18 + 2.1	0.0	0.00		2.70	0.00		1.04250	
No. 18 + 2.1			2.70					
小 計					230.70	89.50		

面積計算書

歩道舗装工（右側） 表層・基層

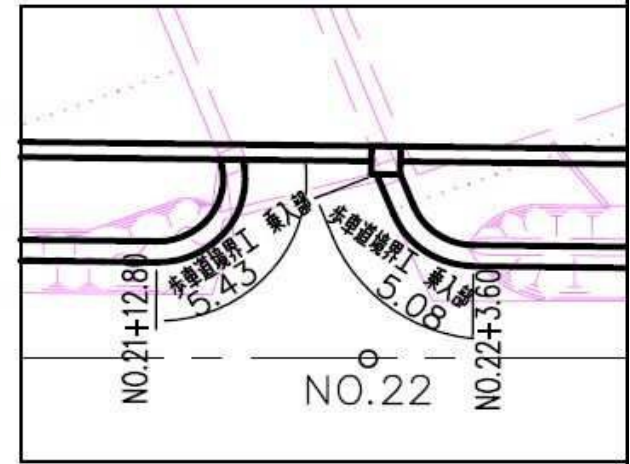
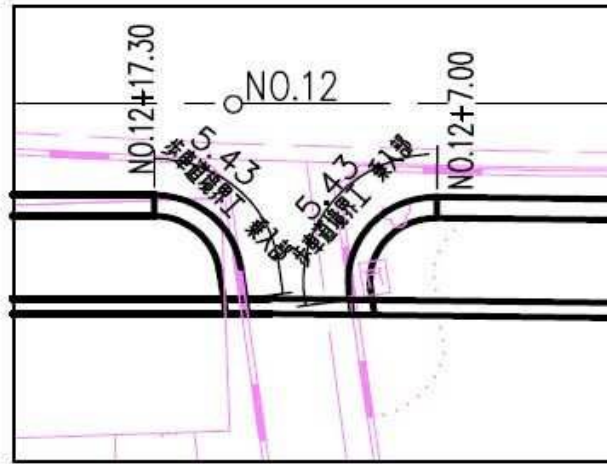
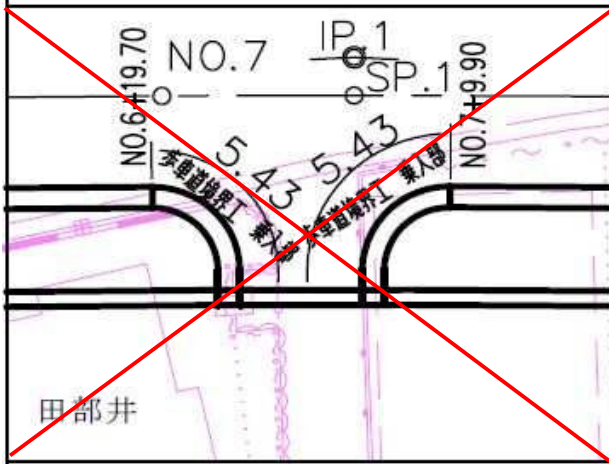
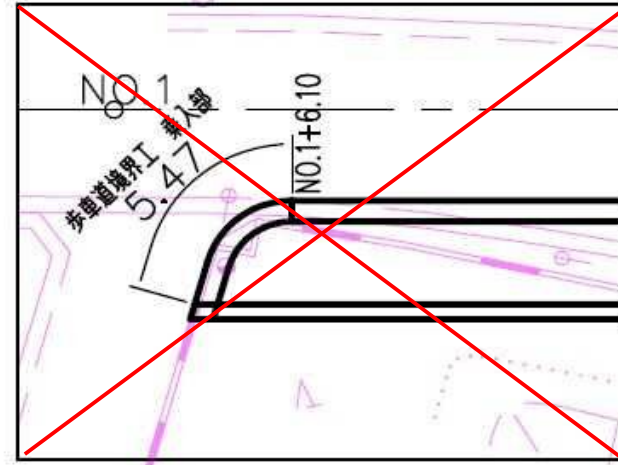
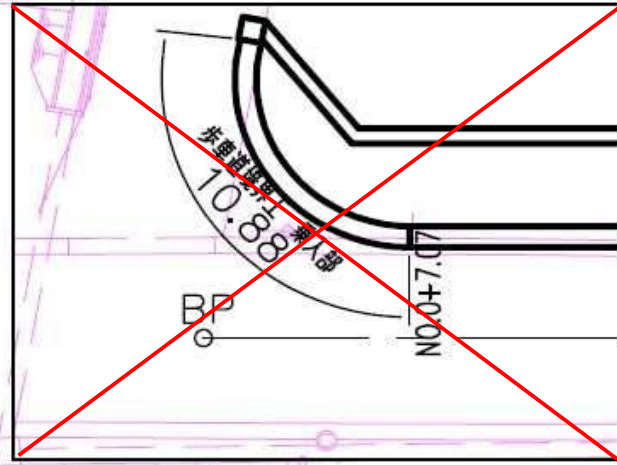
測点番号	距離 (m)	補正距離	幅員 (m)	平均 幅員	歩道面積	乗入面積	補 正	摘 要
No. 18 + 2.1			2.70					
	17.9	18.66		2.70	50.40		1.04250	
No. 19			2.70					
	20.0	20.85		2.70	56.30		1.04250	
No. 20			2.70					
(EC.2)	8.9	9.28		1.35	12.50		1.04250	
No. 20 + 8.9			0.00					
	11.1			0.00	0.00			
No. 21			0.00					
	3.0			1.35	4.10			
No. 21 + 3.0			2.70					
	4.2			2.70	11.30			
No. 21 + 7.2			2.70					
	12.8			2.70	34.60			
No. 22			2.70					
	4.0			2.70		10.80		
No. 22 + 4.0			2.70					
	0.0			2.70	0.00			
No. 22 + 4.0			2.70					
小 計					169.20	10.80		
合 計					169.20	100.30		

歩車道境界工別計(1) S=1:250



歩車道境界工別計(3)

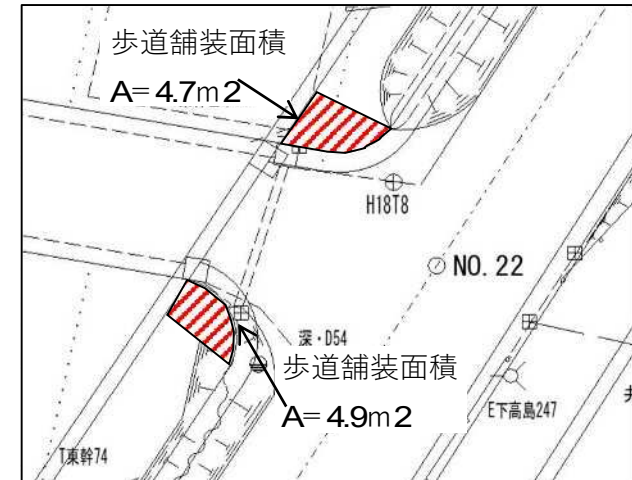
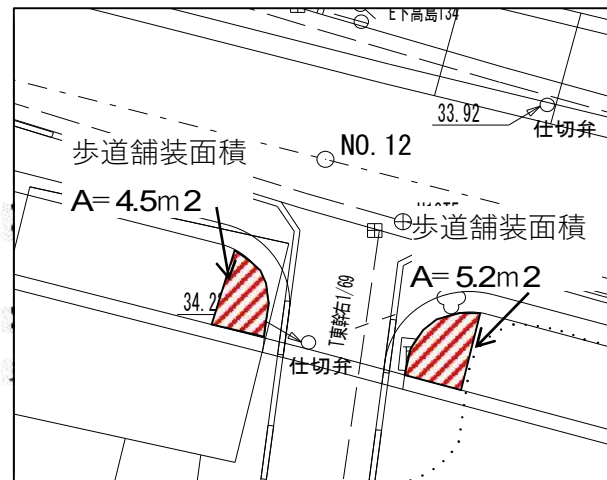
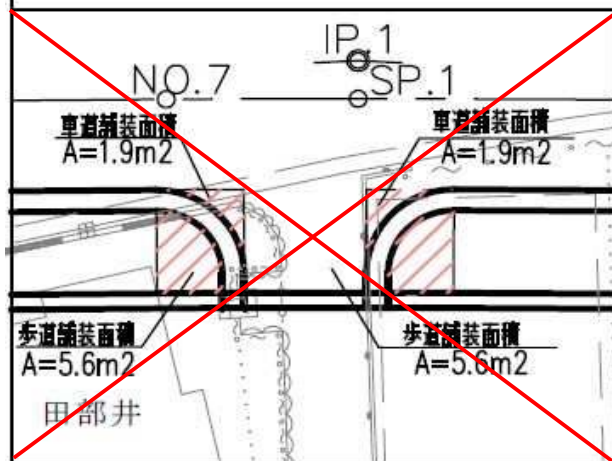
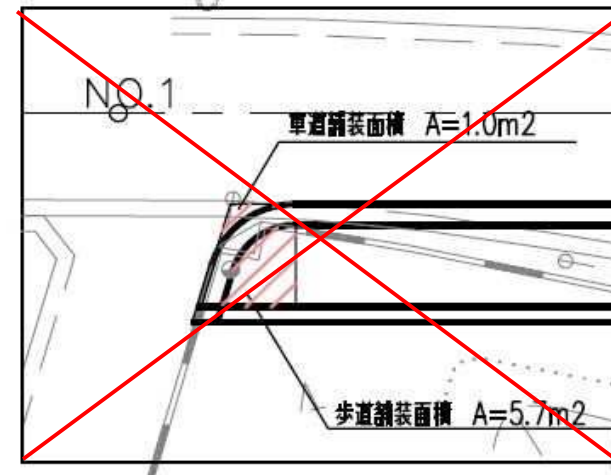
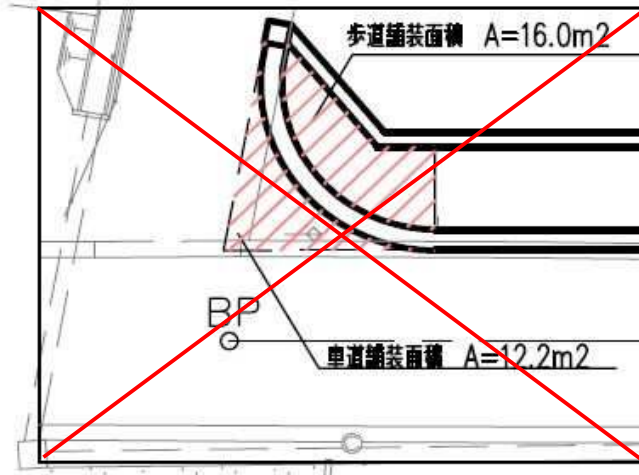
S=1:250



田部井

本線・舗装面積別計(1)

S=1:250



取付道・舗装面積別計(1)

S=1:250

歩道舗装面積 $A=16.5\text{m}^2$

NO.17

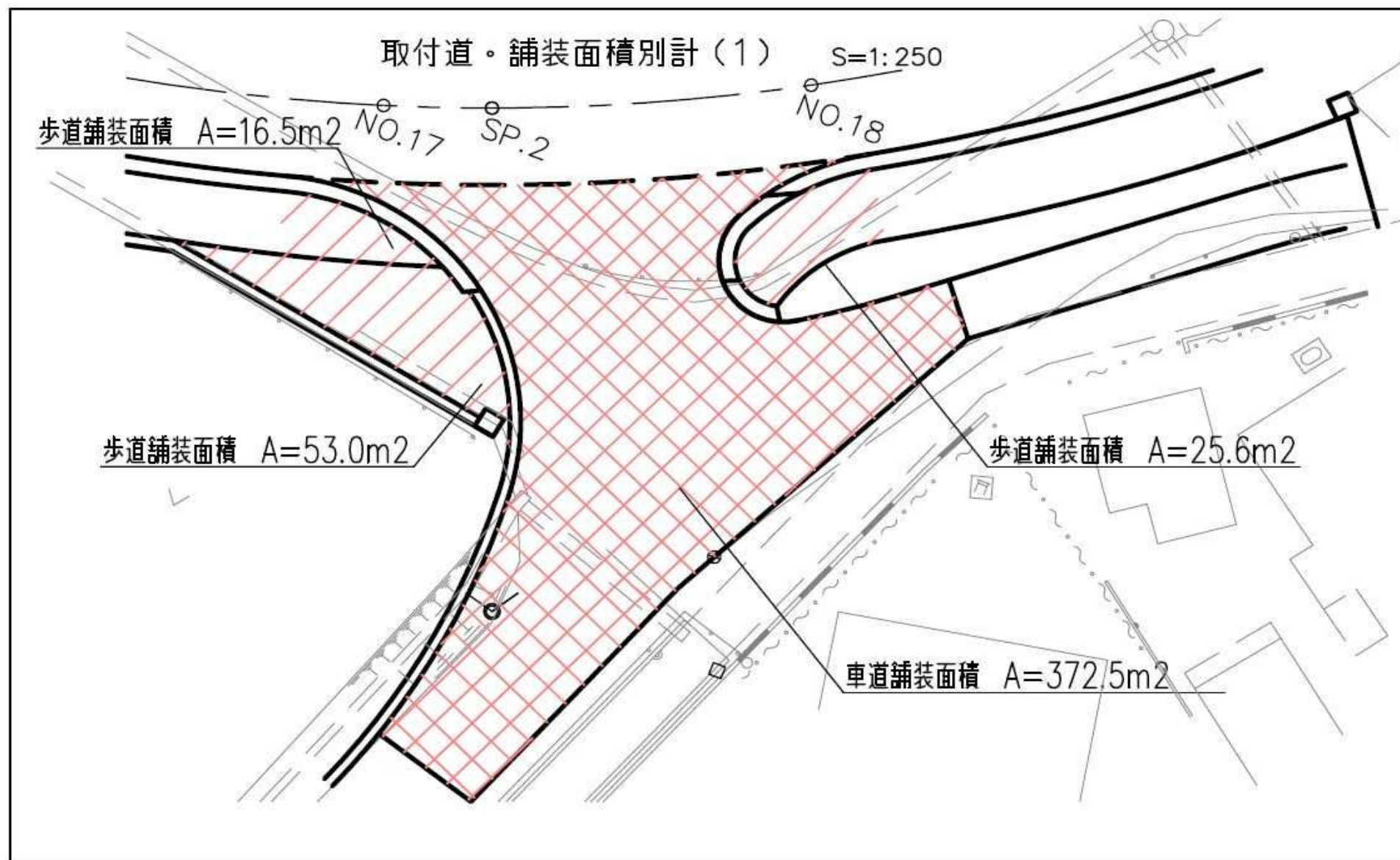
SP.2

NO.18

歩道舗装面積 $A=53.0\text{m}^2$

歩道舗装面積 $A=25.6\text{m}^2$

車道舗装面積 $A=372.5\text{m}^2$



市道・舗装面積別計(1)

S=1.250

NO.20

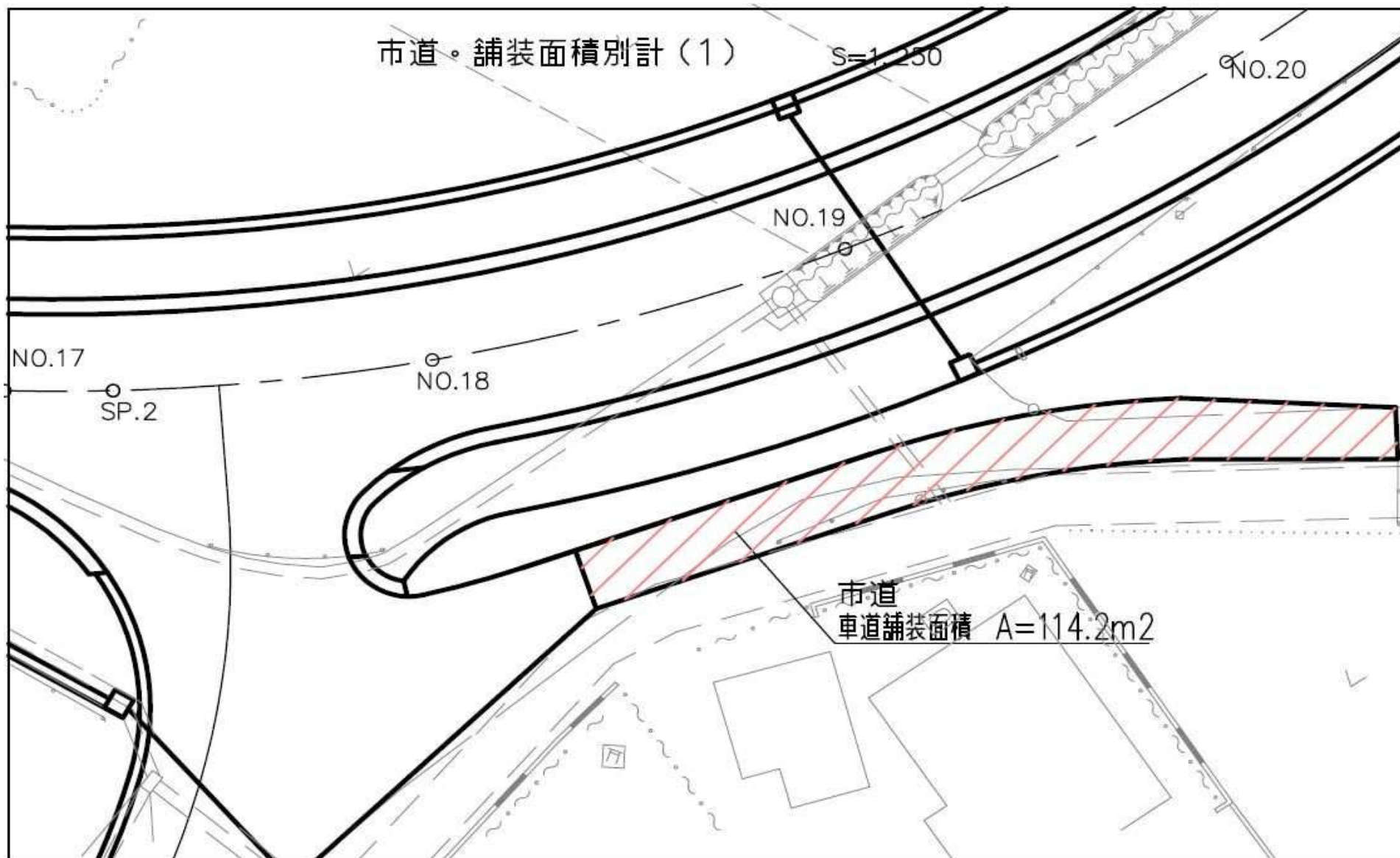
NO.19

NO.17

SP.2

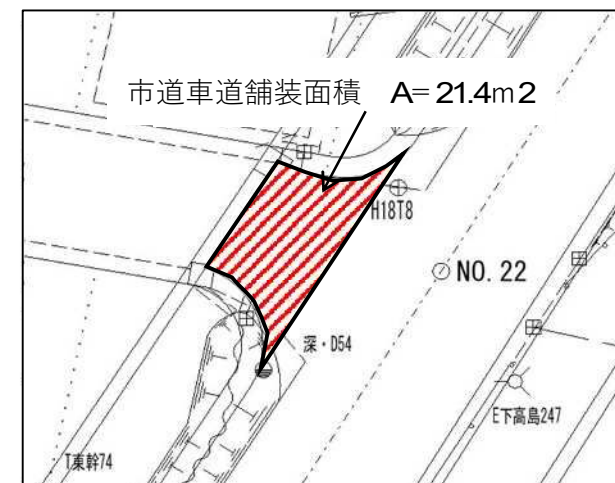
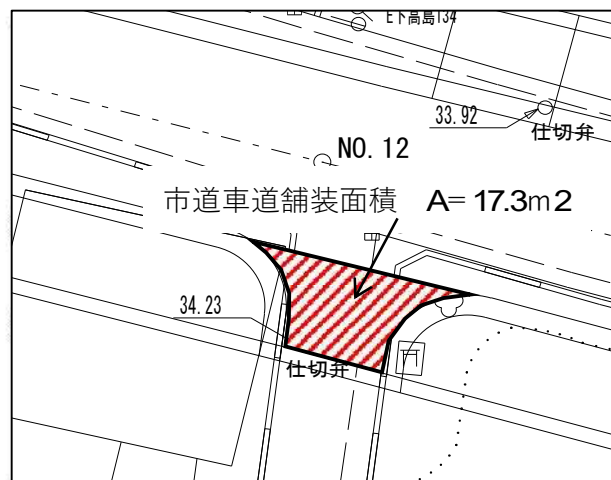
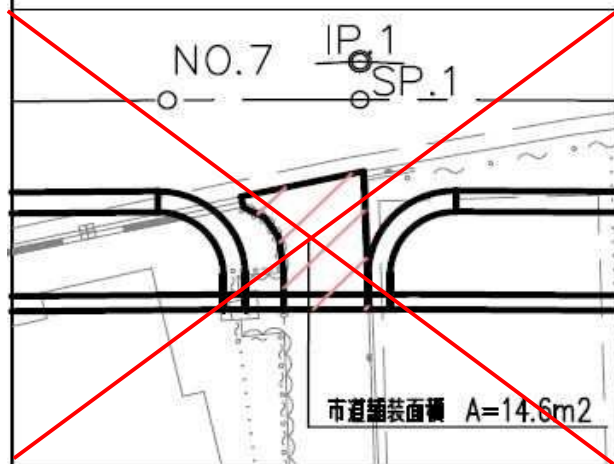
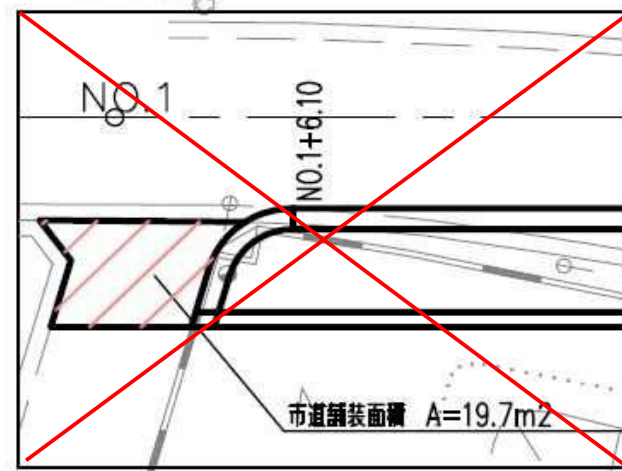
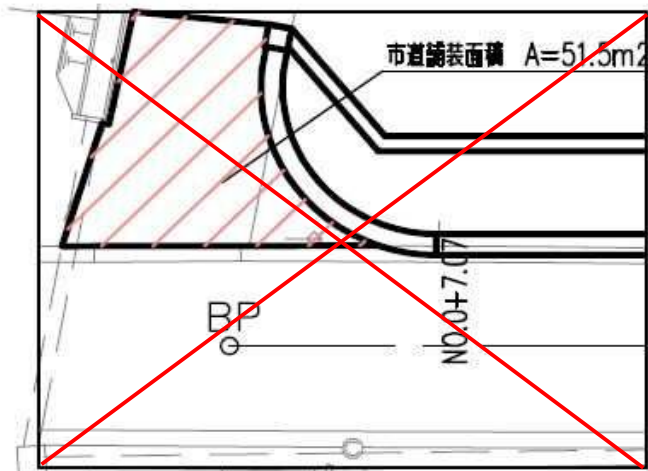
NO.18

市道
車道舗装面積 A=114.2m²



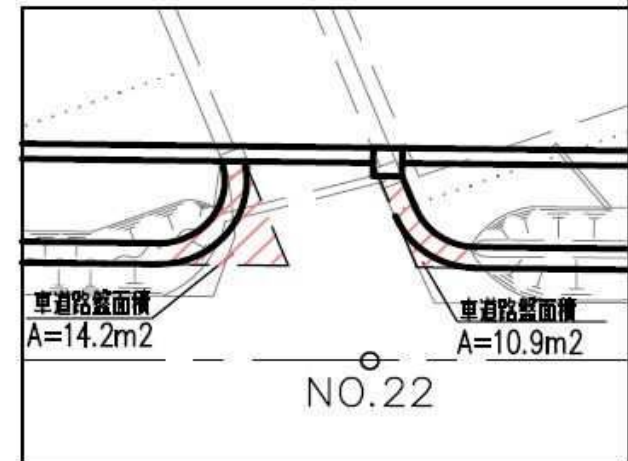
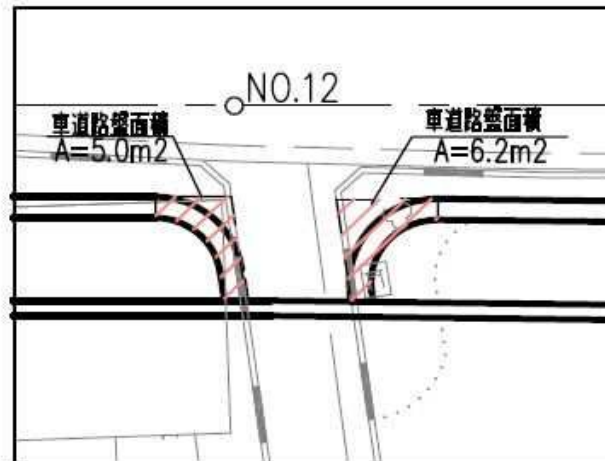
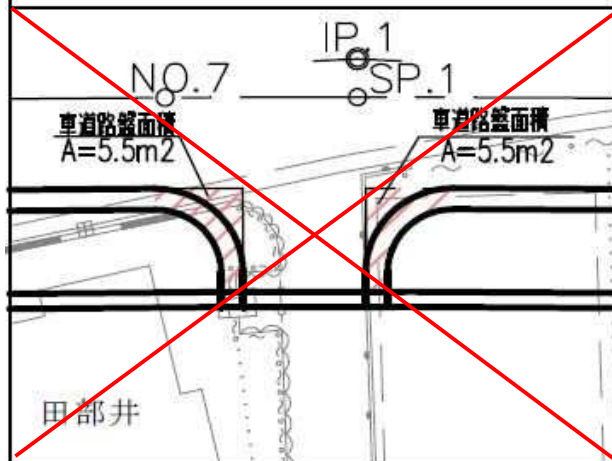
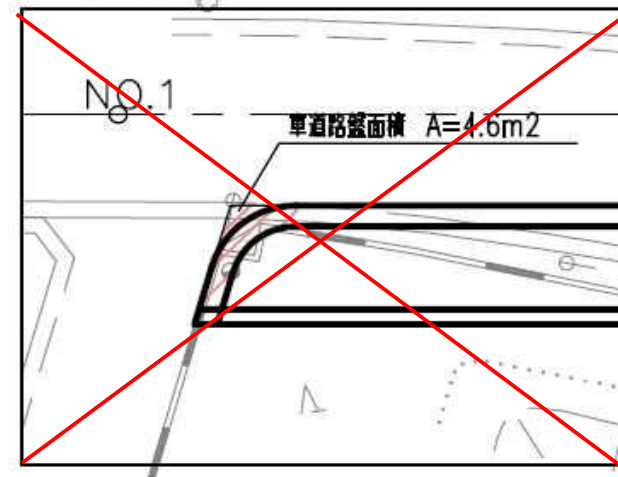
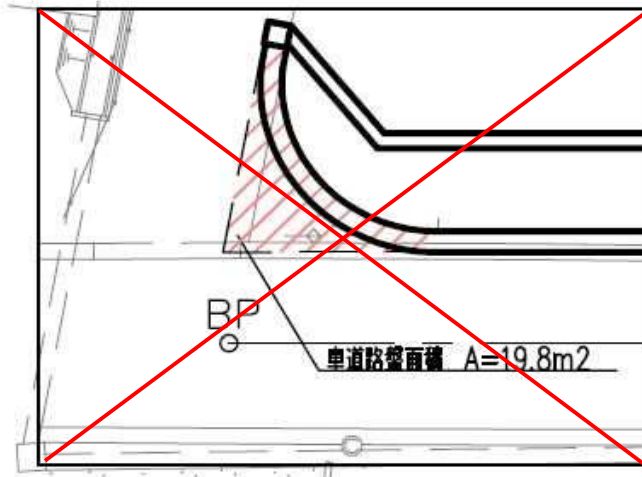
市道・舗装面積別計 (2)

S=1: 250



本線・車道路盤面積別計(1)

S=1:250



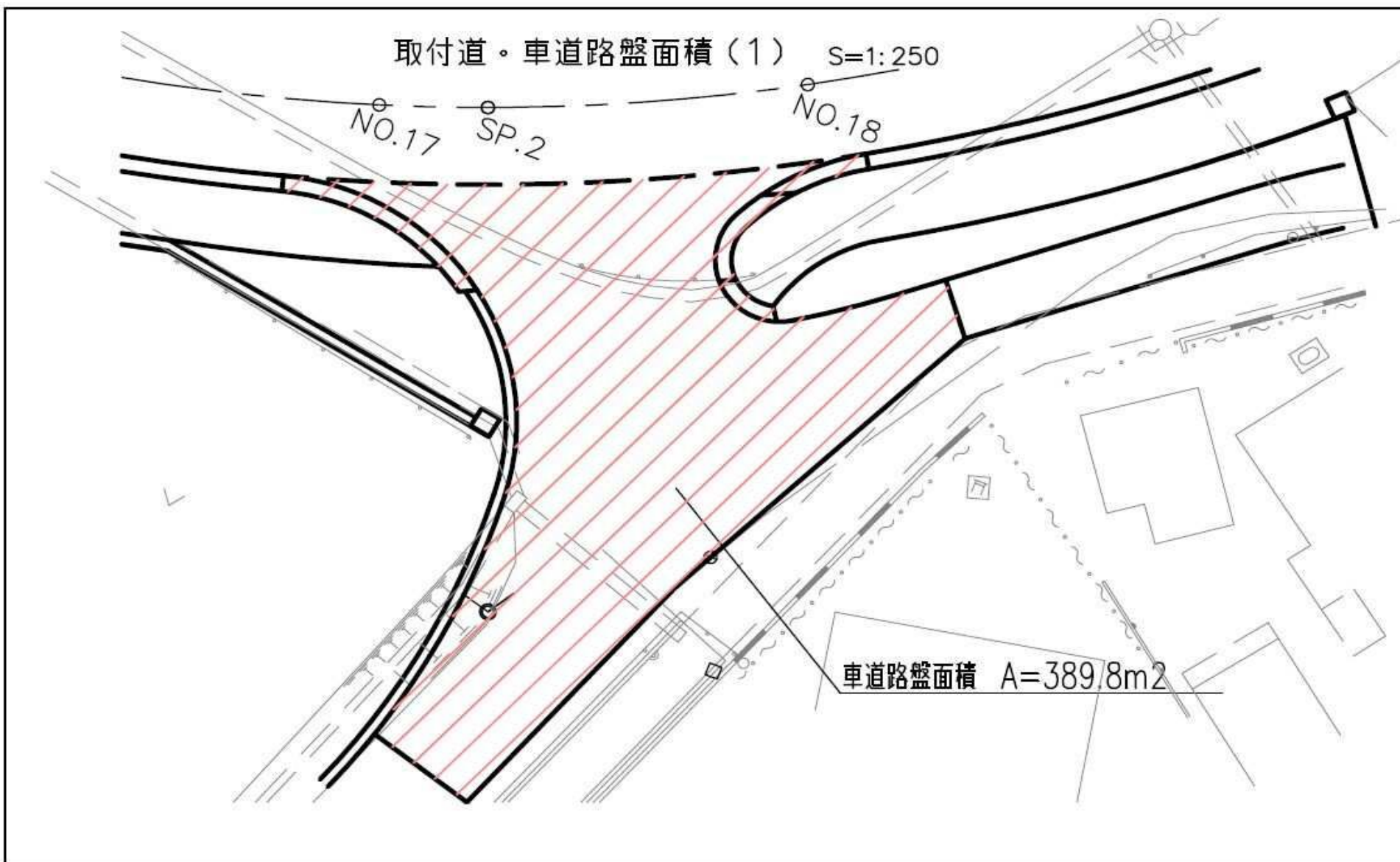
取付道・車道路盤面積(1) $S=1:250$

NO.17

SP.2

NO.18

車道路盤面積 $A=389.8\text{m}^2$



数 量 調 書

工 種 (レベル2)	道路付属施設工	種 別 (レベル3)	土留工
---------------	---------	---------------	-----

[illegible]

延長調書

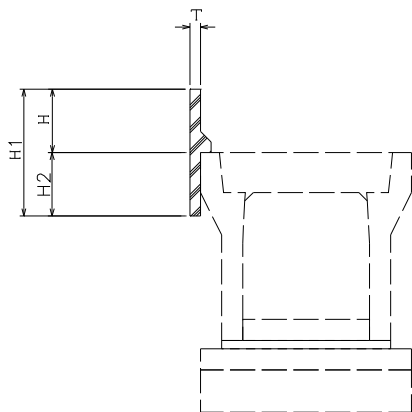
[illegible]

材料計算書

簡易土留工 H=200

10.0 m 当り

簡易土留工



H	H1	H2	T
200	500	300	50
300	600	300	50
400	700	300	50
500	800	300	50
600	1050	450	50
700	1150	450	50

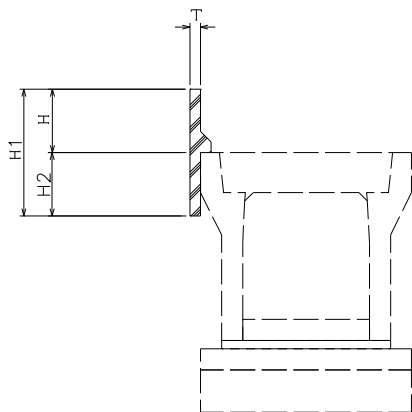
[illegible]

材料計算書

簡易土留工 H=300

10.0 m 当り

簡易土留工



H	H1	H2	T
200	500	300	50
300	600	300	50
400	700	300	50
500	800	300	50
600	1050	450	50
700	1150	450	50

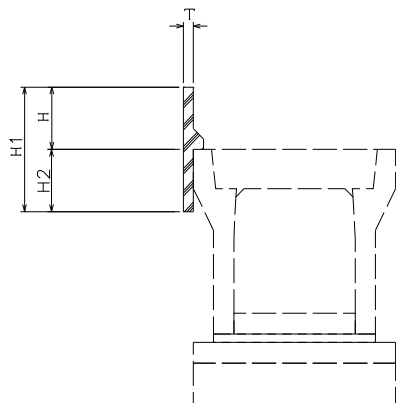
[illegible]

材料計算書

簡易土留工 H=500

10.0 m 当り

簡易土留工



H	H1	H2	T
200	500	300	50
300	600	300	50
400	700	300	50
500	800	300	50
600	1050	450	50
700	1150	450	50

[illegible]

数 量 調 書

工 種 (レベル2)	道路付属施設工	種 別 (レベル3)	区画線設置工
---------------	---------	---------------	--------

1. 実線 白色 W=150

外側線

$$L = \begin{array}{ccccccc} & \text{左} & & \text{右} & & \text{別1} & & \text{別1} & & \text{別1} \\ & 187.60 & + & 175.01 & + & 5.43 & + & 5.43 & + & 5.08 \end{array}$$

$$+ \begin{array}{ccc} \text{別2} & & \text{別2} \\ 35.14 & + & 15.53 \end{array}$$

$$+ \begin{array}{ccc} \text{別5} & & \\ 34.87 & & \end{array} = 464.1 \text{ m}$$

2. 実線 黄色 W=150

中央線

$$L = \begin{array}{ccc} \text{NO. 12} \sim \text{NO. 22} + 4.0 & & \text{別5} \\ 204.0 & + & 20.00 \end{array} = 224.0 \text{ m}$$

3. 破線 白色 W=300

ドットライン

$$L = \begin{array}{ccccccc} & & \text{別1} & & \text{別1} & & \text{別2} \\ & & 9.50 & + & 10.50 & + & 16.50 \end{array} / 2 = 18.3 \text{ m}$$

4. ゼブラ 白色 W=450

停止線

$$L = \begin{array}{ccc} \text{別5} & & \text{別5} \\ 1.60 & + & 5.30 \end{array} = 6.9 \text{ m}$$

横断歩道

$$L = \begin{array}{ccc} \text{別5} \\ 4.00 & \times & 13.0 \end{array} = 52.0 \text{ m}$$

導流帯

$$L = \begin{array}{ccc} \text{別5} \\ 2.00 & \times & 22.0 \end{array} = 44.0 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 102.9 \text{ m}$$

数 量 調 書

[illegible]

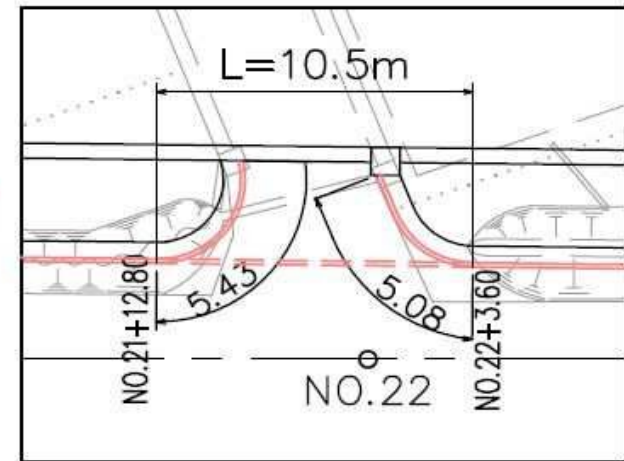
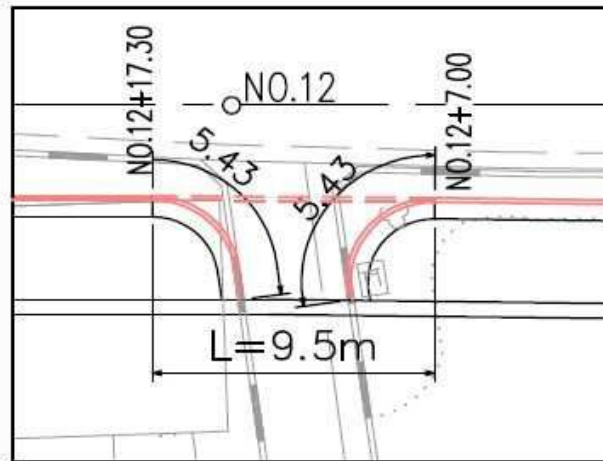
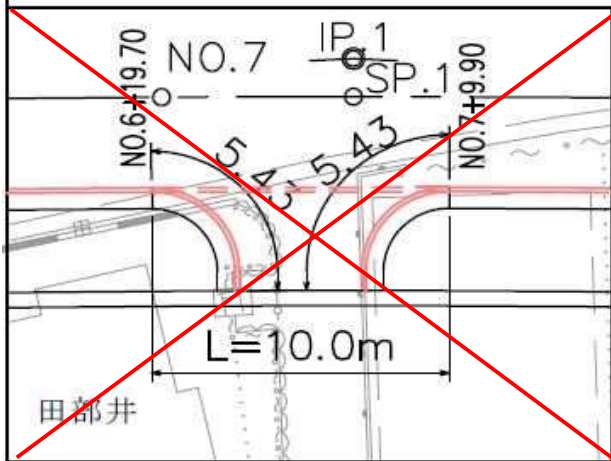
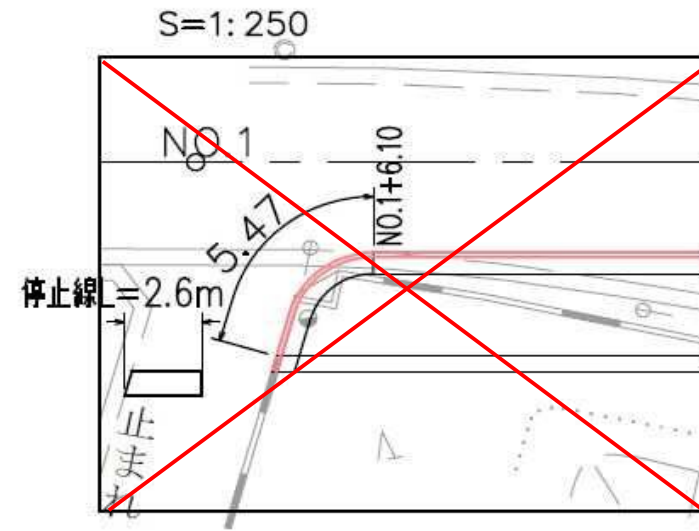
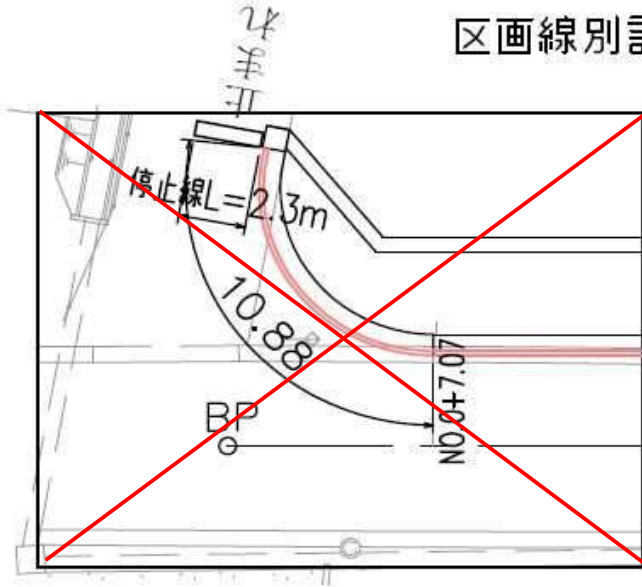
延長調書

種 別	区画線（外側線）左側			
測 点	左右	補正係数	延長（m）	摘 要
No. 12 + ～ No. 14 + 1.25	左		41.25	
No. 14 + 1.25 ～ No. 20 + 8.87	左	0.95923	122.42	
No. 20 + 8.87 ～ No. 21 + 12.80	左		23.93	
計		187.60		

延長調書

種 別	区画線（外側線）右側				
測 点		左右	補正係数	延長（m）	摘 要
No. 12 + 7.00 ～ No. 14 + 1.25		右		34.25	
No. 14 + 1.25 ～ No. 16 + 15.80		右	1.04250	56.87	
No. 18 + 2.10 ～ No. 20 + 8.87		右	1.04250	48.76	
No. 20 + 8.87 ～ No. 22 + 4.00		右		35.13	

区画線別計 (1)



区画線別計 (2)

S=1:250

L=16.5m

NO.18

NO.17

SP.2

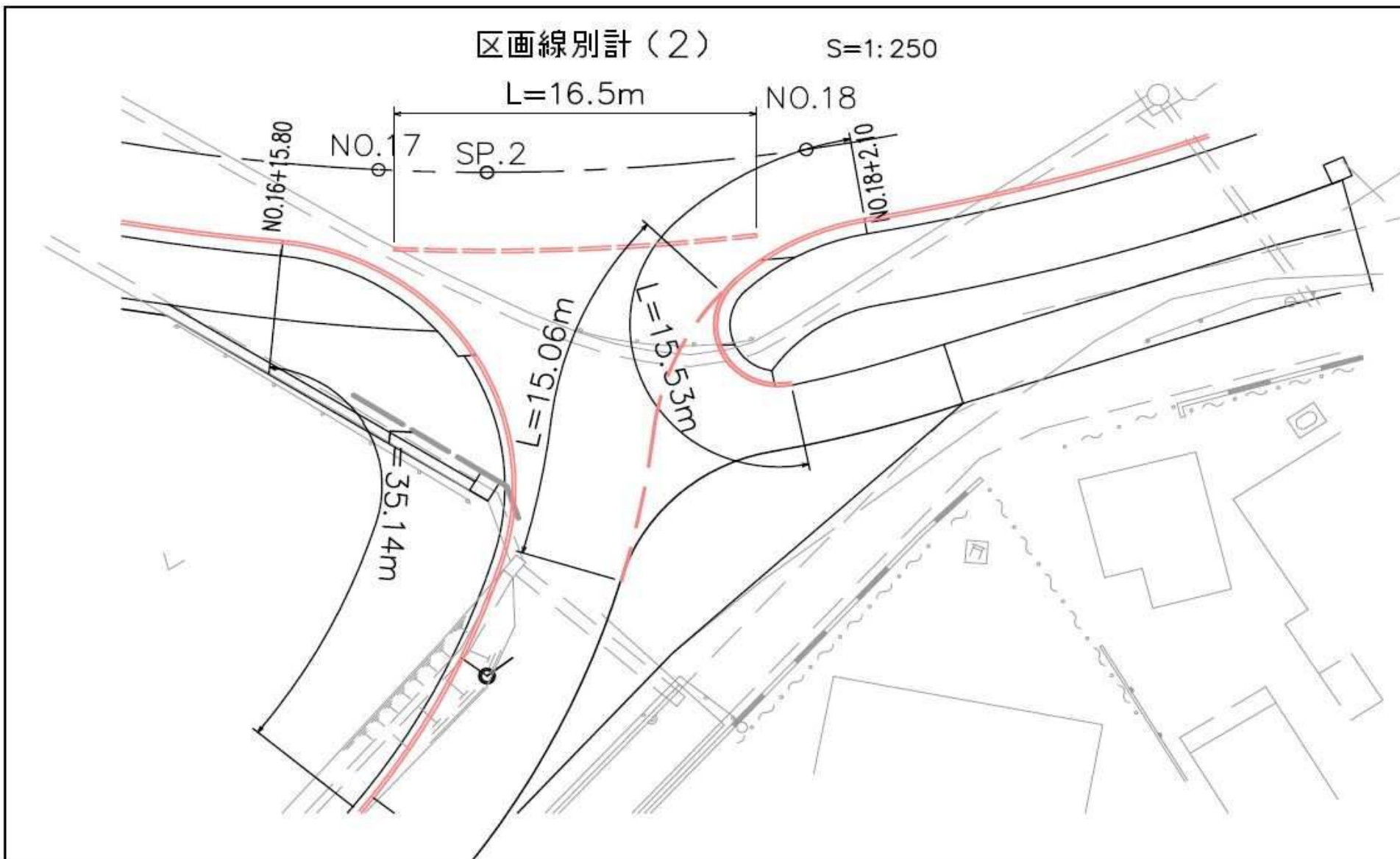
NO.18+2.10

NO.16+15.80

L=15.53m

L=15.06m

L=35.14m



区画線別計 (5)

S=1:250

横断歩道 L=4.0m

W=450 N=13本

NO.18

NO.17

SP.2

停止線 L=5.3m

NO.18+2.10

NO.16+15.80

中央線 L=20.0m

止まれ

外側線 L=34.87m

停止線 L=1.6m

導流帯 L=2.0m

W=450 N=22本

