

数 量 計 算 書 (1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市 道 新 山 線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m3	64		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m3	7		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m3	6		
	残 土 処 理 工			式	1		
		土 砂 等 運 搬		m3	65		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		横 断 暗 渠	R型300×300	m	4		
		横 断 暗 渠	R型400×400	m	4		
構 造 物 撤 去 工				式	1		
	構造物取壊し工			式	1		
		コ ン ク リ ー ト 構 造 物 取 壊 し	無筋コンクリート	m3	0.3		
		舗 装 版 切 断	As舗装版 t=15cm以下	m	16		
		舗 装 版 取 壊 し	As舗装版 t=10cm以下	m2	520		
	運 搬 処 理 工			式	1		
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m3	0.3		
		殻 運 搬	アスファルト	m3	21		
		殻 処 分	無筋コンクリート	m3	0.3		
		殻 処 分	アスファルト	m3	21		
舗 装 工				式	1		
	アスファルト 舗 装 工			式	1		
		上 層 路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m2	636		
		表 層	再生密粒度As TOP13, t=40mm	m2	640		
縁 石 工				式	1		
	縁 石 工			式	1		
		ア ス カ ー プ		m	60		

数量計算書 (2)

[illegible]

道路土工計算書（１）

（一式当り）

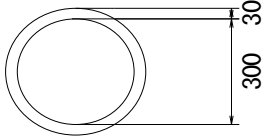
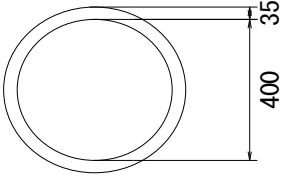
掘削工						
掘削	表層より					
	V= 640.00 × 0.10	=	64.00	m3	64.0	
作業土工						
床掘	図1より					
	V1= 0.95 × 3.60	=	3.42			
	図2より					
	V2= 1.27 × 3.70	=	4.70			
	控除					
	ヒューム管φ300 下図より					
	V3= 0.10 × 3.60	=	-0.36			
	ヒューム管φ400 下図より					
	V4= 0.17 × 3.70	=	-0.63			
		Σ =	7.13	m3	7.1	
埋戻し	図1より					
	V1= 0.72 × 3.60	=	2.59			
	図2より					
	V2= 0.90 × 3.70	=	3.33			
		Σ =	5.92	m3	5.9	
掘削床掘総計	掘削	V =	64.00			
	床掘	V =	7.13			
		Σ =	71.13	m3	71.1	
盛土埋戻総計	盛土	V =	0.00			
	埋戻	V =	5.92			
		Σ =	5.92	m3	5.9	
残土処理工						
土砂等運搬	(掘削+床掘) - (盛土+埋戻) / 0.9	=	64.55	m3	64.6	
	ヒューム管φ300					
						
	断面積 (Co) 0.03m2					
	断面積 0.10m2					
	ヒューム管φ400					
						
	断面積 (Co) 0.04m2					
	断面積 0.17m2					

図1

横断暗渠

R型 300×300

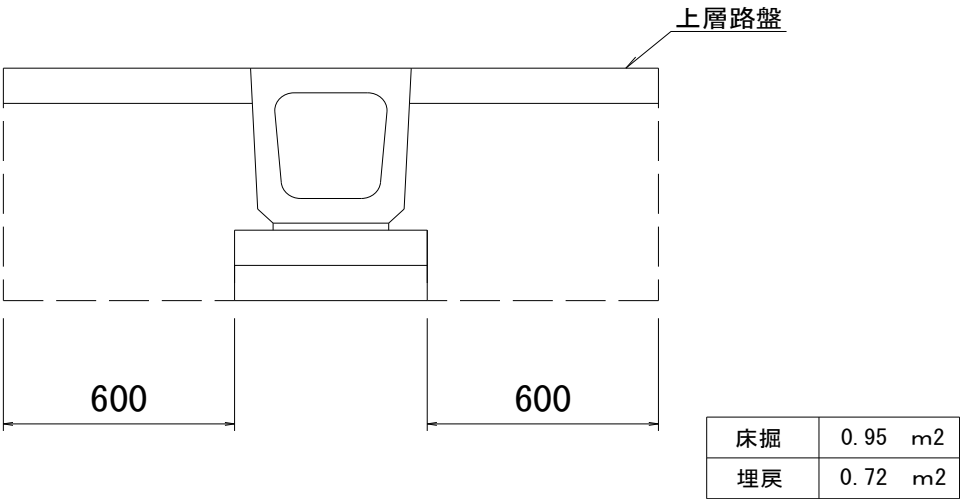
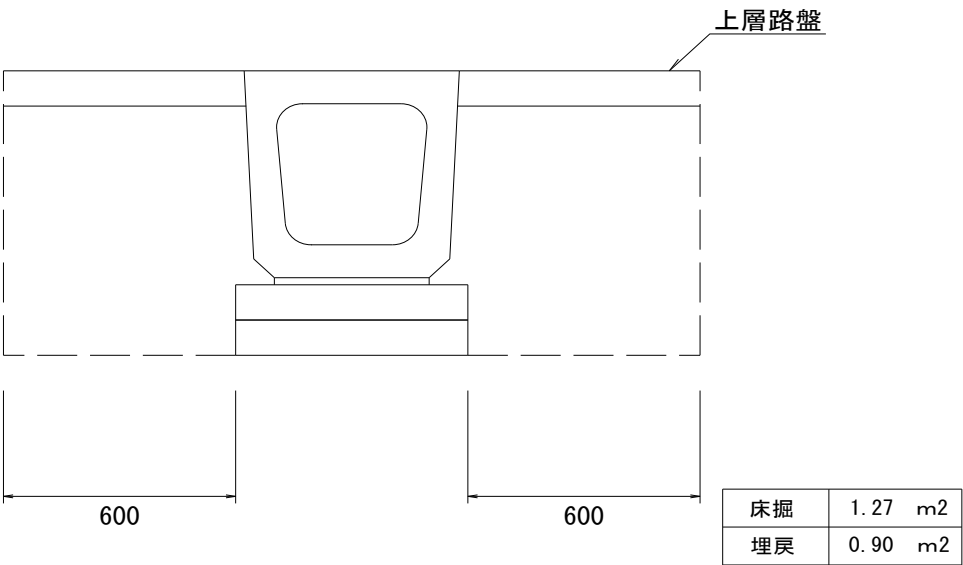


図2

横断暗渠

R型 400×400



排水構造物工計算書

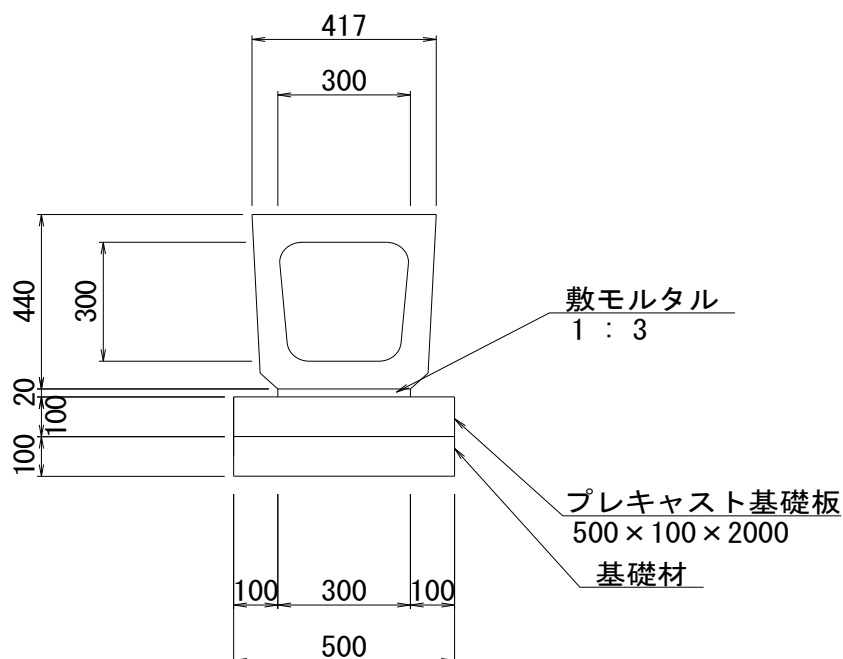
(一式当り)

側溝工

横断暗渠 (R型300×300)	L=	平面図1より 3.60	=	3.60	m	3.6
横断暗渠 (R型400×400)	L=	平面図1より 3.70	=	3.70	m	3.7

横断暗渠（R型 300 × 300）

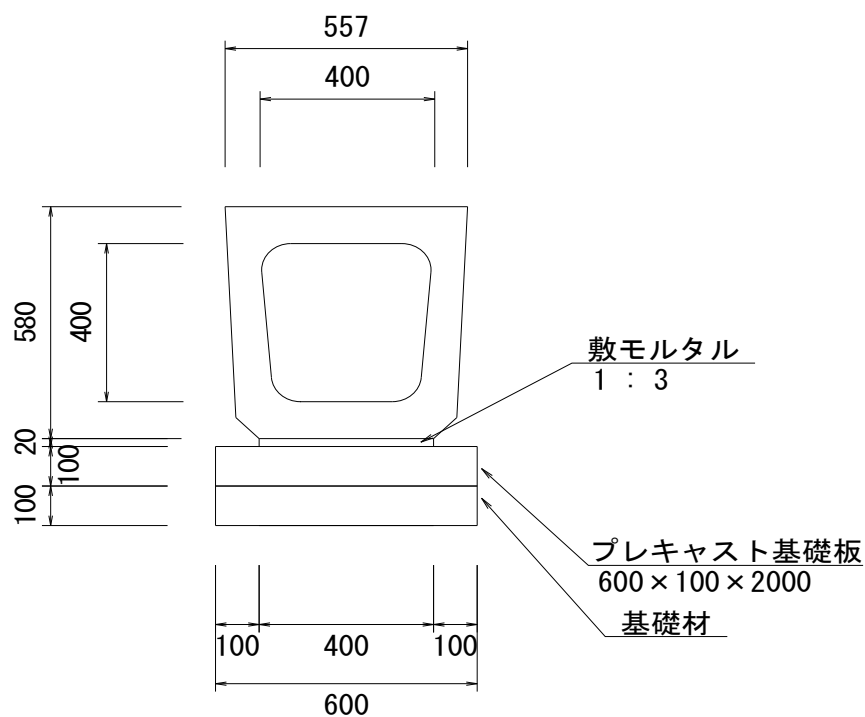
（10m当り）



名 称	計 算	単位	数 量
横断暗渠 (R型300×300)	N= 10.000 ÷ 2.000 (参考重量=432kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	V= 0.020 × 0.300 × 10.000	m3	0.06
プレキャスト基礎板 500×100×2000	N= 10.000 ÷ 2.000	枚	5.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.500 × 10.000	m2	5.00
基面整正	A= 0.500 × 10.000	m2	5.00

横断暗渠（R型 400 × 400）

（10m当り）



名 称	計 算	単位	数 量
横断暗渠 (R型400×400)	N= 10.000 ÷ 2.000 (参考重量=762kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	V= 0.020 × 0.400 × 10.000	m3	0.08
プレキャスト基礎板 600×100×2000	N= 10.000 ÷ 2.000	枚	5.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.600 × 10.000	m2	6.00
基面整正	A= 0.600 × 10.000	m2	6.00

構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工

コンクリート
構造物取壊し
(無筋コンクリート)

$$V1 = \text{ヒューム管 } \phi 300、\text{下図より} \\ 0.03 \times 3.60 = 0.11$$

$$V2 = \text{ヒューム管 } \phi 400、\text{下図より} \\ 0.04 \times 3.70 = 0.15$$

$$\Sigma = 0.26 \quad \text{m}^3 \quad 0.3$$

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

$$L = 4.18 + 2.65 + 9.00 = 15.83 \quad \text{m} \quad 15.8$$

※No.0横断：4.18m、No.7+13.4横断：2.65m、
No.7付近交差部：9.00m

舗装版取壊し
(アスファルト)
(t=10cm以下)

$$A = \text{取壊し数量計算書より} \\ 520.42 = 520.42 \quad \text{m}^2 \quad 520.4$$

運搬処理工

殻運搬
(無筋コンクリート)

$$V = \text{構造物取壊しより} \\ 0.26 = 0.26 \quad \text{m}^3 \quad 0.3$$

殻運搬
(アスファルト)

$$V = \text{構造物取壊しより} \\ 520.42 \times 0.04 = 20.82 \quad \text{m}^3 \quad 20.8$$

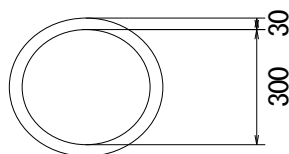
殻処分
(無筋コンクリート)

$$V = \text{殻運搬より} \\ 0.26 = 0.26 \quad \text{m}^3 \quad 0.3$$

殻処分
(アスファルト)

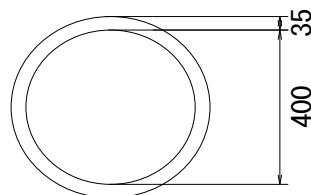
$$V = \text{殻運搬より} \\ 20.82 = 20.82 \quad \text{m}^3 \quad 20.8$$

ヒューム管 $\phi 300$



断面積 (Co) 0.03m²
断面積 0.10m²

ヒューム管 $\phi 400$



断面積 (Co) 0.04m²
断面積 0.17m²

取 壊 し 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点			距 離 (m)	ア ス フ ェ ル ト 舗 装							
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	4. 18							
NO. 0+15. 6	NO. 0	+	15. 60	15. 60	2. 85	3. 52	54. 91					
NO. 0+15. 6	NO. 0	+	15. 60	0. 00	5. 63							
NO. 1	NO. 0	+	20. 00	4. 40	5. 20	5. 42	23. 85					
NO. 2	NO. 1	+	20. 00	20. 00	4. 08	4. 64	92. 80					
NO. 2+15. 7	NO. 2	+	15. 70	15. 70	3. 54	3. 81	59. 82					
NO. 3	NO. 2	+	20. 00	4. 30	3. 26	3. 40	14. 62					
NO. 4	NO. 3	+	20. 00	20. 00	3. 40	3. 33	66. 60					
NO. 4+17. 2	NO. 4	+	17. 20	17. 20	3. 25	3. 33	57. 28					
NO. 4+17. 2	NO. 4	+	17. 20	0. 00	3. 25							
NO. 5	NO. 4	+	20. 00	2. 80	3. 25	3. 25	9. 10					
NO. 6	NO. 5	+	20. 00	20. 00	2. 43	2. 84	56. 80					
NO. 7	NO. 6	+	20. 00	20. 00	2. 55	2. 49	49. 80					
NO. 7+13. 4	NO. 7	+	13. 40	13. 40	2. 65	2. 60	34. 84					
合計				153. 40			520. 42					

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

上層路盤
(M-30, t=100mm)

A1=	舗装面積計算書より 644. 52	=	644. 52
A2=	控除 集水桝 (1400×1400) 1. 40 × 1. 40	=	-1. 96
A3=	集水桝 (1600×1600) 1. 60 × 1. 60	=	-2. 56
A4=	横断暗渠 (R型300×300) 0. 42 × 3. 60	=	-1. 51
A5=	横断暗渠 (R型400×400) 0. 56 × 3. 70	=	-2. 07

Σ = 636. 42 m2 636. 4

表層
(top13, t=40mm)

A1=	舗装面積計算書より 644. 52	=	644. 52
A2=	控除 集水桝 (1400×1400) 1. 40 × 1. 40	=	-1. 96
A3=	集水桝 (1600×1600) 1. 60 × 1. 60	=	-2. 56

Σ = 640. 00 m2 640. 0

舖 装 面 積 計 算 書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	表 層			上 層 路 盤			幅 平 均 面 積 (m) (m) (m2)		
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)			
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	4. 18			4. 18					
NO. 0+15. 6	NO. 0	+	15. 60	15. 60	2. 85	3. 52	54. 91	2. 85	3. 52	54. 91			
NO. 0+15. 6	NO. 0	+	15. 60	0. 00	5. 63			5. 63					
NO. 1	NO. 0	+	20. 00	4. 40	5. 20	5. 42	23. 85	5. 20	5. 42	23. 85			
NO. 2	NO. 1	+	20. 00	20. 00	4. 08	4. 64	92. 80	4. 08	4. 64	92. 80			
NO. 2+15. 7	NO. 2	+	15. 70	15. 70	5. 75	4. 92	77. 24	5. 75	4. 92	77. 24			
NO. 3	NO. 2	+	20. 00	4. 30	5. 90	5. 83	25. 07	5. 90	5. 83	25. 07			
NO. 4	NO. 3	+	20. 00	20. 00	5. 86	5. 88	117. 60	5. 86	5. 88	117. 60			
NO. 4+17. 2	NO. 4	+	17. 20	17. 20	6. 05	5. 96	102. 51	6. 05	5. 96	102. 51			
NO. 4+17. 2	NO. 4	+	17. 20	0. 00	3. 25			3. 25					
NO. 5	NO. 4	+	20. 00	2. 80	3. 25	3. 25	9. 10	3. 25	3. 25	9. 10			
NO. 6	NO. 5	+	20. 00	20. 00	2. 43	2. 84	56. 80	2. 43	2. 84	56. 80			
NO. 7	NO. 6	+	20. 00	20. 00	2. 55	2. 49	49. 80	2. 55	2. 49	49. 80			
NO. 7+13. 4	NO. 7	+	13. 40	13. 40	2. 65	2. 60	34. 84	2. 65	2. 60	34. 84			
合計				153. 40			644. 52			644. 52			

縁石工計算書

(一式当り)

縁石工

アスカーブ

平面図1より
L= 60.00

= 60.00

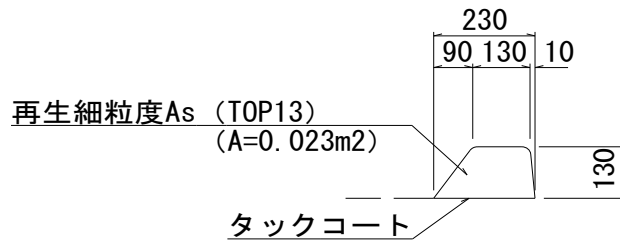
m

60.0

ア ス カ ー ブ

(10m当り)

アスカーブ



名 称	計 算	単位	数 量
再生細粒度As (TOP13)	V= 0.023 × 10.00 = 0.230	m3	0.23
タックコート	A= 0.230 × 10.00 = 2.300	m2	2.30

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工					
交通誘導警備員A, B	N=	1.00	=	1.00	式
					1.0