

(2) 橋台工・踏掛版

工種		種 別		細 目	単位	数量				備考	
						A1	A2	合計		設計表示 数 位	摘 要
								計	積算数量		
橋台工	上部工 1次 施工	埋戻し(上部工施工)		最大埋戻幅 4m以上	m ³	225.9	—	225.9	230	100m ³	発生土
		水路BOX部埋戻し コンクリート		無筋構造物 18-8-40BB	m ³	0.8	—	0.8	1	1m ³	
		同上型枠		無筋構造物	m ²	2.1	—	2.1	2	1m ³	
		コンクリート		鉄筋構造物 24-12-20BB	m ³	15.8	—	15.8	20	1m ³	
		同上型枠		鉄筋構造物	m ²	55.9	—	55.9	60	1m ³	
		鉄筋 (SD345) [ウイング]		D16～D25	kg	807	—	807.0	810	0.01t 積算数量単位:t	
				D13	kg	198	—	198.0	200	〃	
				合 計	kg	1,005	—	1,005.0	1,010	〃	
		仮設工	足場工	手摺先行型 H≦30m	掛m ²	70	—	70	70	10掛m ²	
			支保工 (その他)	H<4m, f>80kN/m ²	空m ³	8	—	8	10		
			大型 土のう工	作業半径6m以下	袋	91	—	91	91	1袋	
	土工	盛土工	流量土 (トンネルずり)	m ³	739.3	—	739	740	1000m ³ 未満の ため10m ³		
	上部工 2次 施工	コンクリート		鉄筋構造物 24-12-20BB	m ³	23.2	—	23.2	23	1m ³	パラペット ウイング
		同上型枠		鉄筋構造物	m ²	64.5	—	64.5	65	1m ³	
		鉄筋 (SD345) [ハ ^{ラベ^{ット}} ウイング]		D16～D25	kg	861	—	861.0	860	0.01t 積算数量単位:t	
				D13	kg	370	—	370.0	370	〃	
				合 計	kg	1,231	—	1,231.0	1,230	〃	
		仮設工	単管足場	H≧2m	掛m ²	34	—	34	30	10掛m ²	
踏掛版工	コンクリート		24-12-20BB	m ³	28.5	14.2	42.7	43	1m ³		
	同上型枠		鉄筋構造物	m ²	10.6	4.9	15.5	16	1m ³		
	鉄筋 (SD345)		D29～D32	kg	0	0	0	0	0.01t 積算数量単位:t		
			D16～D25	kg	4,073	1,853	5,926.0	5,930	〃		
			D13	kg	211	107	318.0	320	〃		
			合 計	kg	4,284	1,960	6,244.0	6,240	〃		
	歴青目地材		t=20mm	m ²	13.6	7.0	20.6	21	100m2未満 のため1m ²		
	ゴム支承		200×20	m ²	2.6	1.4	4.0	4	100m2未満 のため1m ²		
	スパイラル筋		D13×960mm	kg	17	10	27.0	30			
	ガス管		SGP40A	kg	16	9	25.0	30		溶融亜鉛 メッキ	
	キャップ		PLφ70×3.2	kg	2	1	3.0	3		溶融亜鉛 メッキ	

3. 1 3 踏掛版工

1. A1橋台

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

$v1 = 1/2 \times (7.000 + 7.000) \times 4.919 \times 0.400$	(左側)	=	13.773	m^3
$v2 = 1/2 \times (5.800 + 9.180) \times 4.919 \times 0.400$	(右側)	=	14.737	m^3
		ΣV	=	28.5 m^3

(2) 同上型枠(鉄筋構造物)

$a1 = (7.000 + 5.000) \times 0.400$	(左側)	=	4.800	m^2
$a2 = (0.244 + 9.180 + 5.000) \times 0.400$	(右側)	=	5.770	m^2
		ΣA	=	10.6 m^2

(3) 鉄筋(SD345)

配筋図より	質量	
D32	0 kg	
D29	0 kg	
D25	0 kg	
D22	1,810 kg	[SD345集計]
D19	2,263 kg	D29～D32 0 kg
D16	0 kg	D16～D25 4,073 kg
D13	211 kg	D13 211 kg
合計	4,284 kg	

(4) 歴青目地材 ($t=20\text{mm}$)

左側

$a1 = (7.000 + 0.020 + 5.000) \times 0.400$	=	4.808	m^2
$a2 = 1/2 \times (7.020 + 7.020) \times (0.500 - 0.200)$	=	2.106	m^2

右側

$a3 = 5.800 \times 0.400 + 6.282 \times 0.420$	=	4.958	m^2
$a4 = 1/2 \times (5.800 + 5.994) \times (0.500 - 0.200)$	=	1.769	m^2
ΣA	=	13.6	m^2

$$A = 1/2 \times (13.014 + 13.151) \times 0.200 = 2.6 \text{ m}^2$$
$$W = 17 \text{ kg}$$
$$W = 16 \text{ kg}$$
$$W = 2 \text{ kg}$$

Technical drawing showing a cross-section of a gas pipe penetration through a floor slab. The drawing includes the following components and dimensions:

- キャップ PL-φ70x3.2** (Cap)
- ガスパイプ (SGP 40A x 230)** (Gas Pipe)
- ゴム支承 200x20** (Rubber Support)
- アンカー筋 D22x500 (下部工施工)** (Anchor Bar)
- 目地板 t=20** (Floor Slab)
- S13 D13 (スパイラル筋)** (Spiral Reinforcement)

Dimensions (mm):

- Overall width: 500
- Cap width: 280
- Gas pipe diameter: 200
- Cap thickness: 20
- Gas pipe length: 400
- Gas pipe wall thickness: 20
- Gas pipe offset: 180
- Gas pipe offset: 20
- Gas pipe offset: 300
- Gas pipe offset: 200
- Gas pipe offset: 500

2. A2橋台

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

$$V = 7.200 \times 4.919 \times 0.400 = 14.2 \text{ m}^3$$

(2) 型枠工 (鉄筋構造物)

$$A = (7.200 + 4.971) \times 0.400 = 4.9 \text{ m}^2$$

(3) 鉄筋工 (SD345)

配筋図より 質量

D32	0 kg		
D29	0 kg		
D25	0 kg		
D22	772 kg	[SD345集計]	
D19	1081 kg	D29～D32	0 kg
D16	0 kg	D16～D25	1,853 kg
D13	107 kg	D13	107 kg
合計	1,960 kg		

(4) 目地工

材料：歴青目地材 ($t=20\text{mm}$)

$$\begin{aligned} a1 &= (7.200 + 0.020 + 4.971) \times 0.400 = 4.876 \text{ m}^2 \\ a2 &= (7.200 + 0.020) \times (0.500 - 0.200) = 2.166 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A &= 7.0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(5) ゴム支承 (200×20)

$$A = 7.200 \times 0.200 = 1.4 \text{ m}^2$$

(6) スパイラル筋 ($D13 \times 960\text{mm}$)

$$W = 10 = 10 \text{ kg}$$

(7) ガス管 ($\text{SGP}40\text{A} \times 230$)

$$W = 9 = 9 \text{ kg}$$

(8) キャップ ($\text{PL} \phi 70 \times 3.2$)

$$W = 1 = 1 \text{ kg}$$

