

設計調書： VII 共同溝詳細設計

共同溝詳細設計調書 (その1)

(/)

業 務 名	路線名		受 注 者 名			
	所在地		照 査 技 術 者			
事務所名			管 理 技 術 者			
				作 成 年 月 日		
設 計 箇 所	起 点 側			終 点 側		
延 長	m		幅 員		構 成	
設 計 活 荷 重						
予 備 設 計	有 ・ 無		共同溝が車線に位置するか明記する			
適 用 示 方 書	(年 版)					
特 殊	交 差 物 件 近 接 施 工 地 下 埋 設 物	対 象 物	測 点	離 点	対 策 方 法	摘 要
検 討	本 体 縦 断 検 討	有 ・ 無	コ ン ト ロ ー ル			
	大 規 模 山 留	有 ・ 無	個 所 数	深 さ		
	耐 震 設 計	有 ・ 無	対 策	有 ・ 無		
	安 定 検 討	有 ・ 無	個 所 数	対 策	有 ・ 無	
	そ の 他	有 ・ 無	種 別	対 策	有 ・ 無	
基 本 照 査 事 項	現 地 調 査 の 結 果 が 設 計 に 反 映 さ れ て い る か					
	線 形 (平 面 、 縦 断 、 横 断) と 道 路 と の 位 置 関 係 の 再 照 査					
	ボ ー リ ン グ の 位 置 、 各 種 試 験 デ ー タ 、 地 質 柱 状 図 の 標 高 の 確 認					
	交 通 処 理 計 画 が 適 正 に 行 わ れ て い る か					
	埋 設 物 (既 設 、 計 画) と の 位 置 関 係 が 検 討 さ れ て い る か					
	内 空 断 面 は 確 認 済 み か (占 用 企 業 者)					
	地 下 水 位 の 設 定 は 適 切 か					
地 盤 の 液 状 化 判 定 及 び 対 策 の 検 討 が さ れ て い る						

基 本 照 査 事 項	特 殊 部 の 位 置 は 適 正 か			
	換 気 口 の 位 置 及 び ピ ッ チ が 検 討 さ れ て い る か			
	官 民 境 界 と の 離 隔 は 1 . 0 m 以 上 確 保 さ れ て い る か			m
	一 般 部 の 土 被 り は 2 . 5 m 以 上 確 保 さ れ て い る か			m
	特 殊 部 の 土 被 り は 道 路 管 理 者 と の 協 議 ・ 承 認 が さ れ て い る か			m
	一 般 部 の 縦 断 勾 配 は 0 . 2 % 以 上 確 保 さ れ て い る か			%
	仮 設 工 法 の 検 討 は 適 正 に 行 わ れ て い る か			
	最 終 計 算 結 果 と 設 計 図 の 寸 法 、 主 鉄 筋 、 主 鋼 材 の 再 照 査			
	数 量 計 算 は 必 要 項 目 (種 別) が 計 上 さ れ て い る か			
	図 面 表 示 (起 点 、 終 点 、 I P 点 、 ブ ロ ッ ク 割 、 そ の 他) の 有 無			
使 用 材 料	材 質	コ ン ク リ ー ト 設 計 基 準 強 度		鉄 筋
		$\sigma_{ck} = \text{N/mm}^2$		SD =
標 準 断 面 図	許 容 応 力 度	鉄 筋 引 張 り	コ ン ク リ ー ト 曲 げ 圧 縮	コ ン ク リ ー ト せん断
		$\sigma_{sa} = \text{N/mm}^2$	$\sigma_{sa} = \text{N/mm}^2$	$\tau_a = \text{N/mm}^2$
備 考	各 公 益 事 業 者 毎 の 収 容 物 件 の 条 数 を 明 記 し 、 必 要 内 空 寸 法 を 明 示 す る。			

共同溝詳細設計調書 (その2)

(/)

ブロックNO.		NO. ブロック (標特換) $l =$ m				NO. ブロック (標特換) $l =$ m							
躯体材料		コンクリート(Q) m^3		鉄筋(R) kg		コンクリート(Q) m^3		鉄筋(R) kg					
		R / Q kg/m^3		型枠(F) m^2		R / Q kg/m^3		型枠(F) m^2					
工	上床版 ①	部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m		部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m					
		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)	
		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²	
	中床版 ②	部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m		部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m					
		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)	
		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²	
	下床版 ③	部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m		部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m					
		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)	
		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²	
	側壁 ④	部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m		部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m					
		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)	
		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²	
	中壁 ⑤	部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m		部材厚 cm		使用鉄筋 D - 本/m					
		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)		$M_{max} =$ kN・m		$N =$ kN		$S =$ kN(τ_{max} 点)	
		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²		$\sigma_c =$ N/mm ²		$\sigma_s =$ N/mm ²		$\tau_{max} =$ N/mm ²	
概略図		単断面 ①				複断面 ①							

