

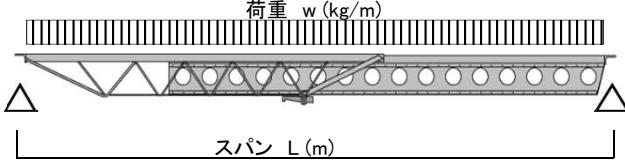
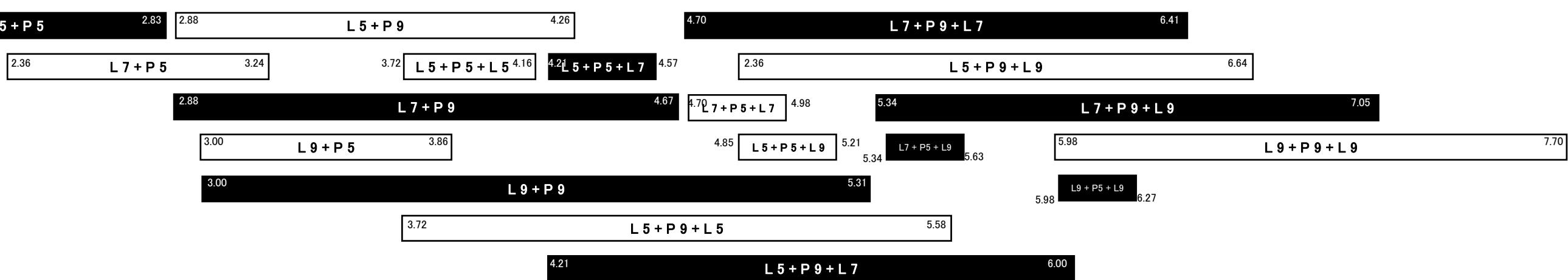
ペコビーム 架設ピッチ表

許容曲げモーメント 1.4 t_m (集中荷重の場合は30%以上低減すること)
許容支点反力 2.5 t

計算条件

コンクリート重量	2,400 kg/m ³
作業衝撃荷重	350 kg/m ²
型枠支保工荷重	40 kg/m ²
ペコバー自重	23 kg/m

断面性能				
	断面積	断面2次モーメント	断面係数	
	A (cm ²)	I _x (cm ⁴)	Z _{x左} (cm ³)	Z _{x右} (cm ⁴)
外ビーム	8.17	1.126	105	72
内ビーム	13.83	1.026	89	85



m2荷重 = (コンクリート重量) × (スラブ厚) + (作業衝撃荷重) + (型枠支保工荷重)

荷重 $w = (m_2 \text{荷重}) \times (\text{ペコビームピッチ}) + (\text{ペコビーム自重})$

$$a_1 = \{ 8 \times (\text{許容曲げモーメント} / L^2) - (\text{ペコビークム自重}) \} / (m_2 \text{荷重})$$

$$a2 = \{ (2 \times (\text{許容支点反力}) / L) - (\text{ペコビーム自重}) \} / (\text{m2荷重})$$

a1、a2 の小さい方をヘコヒームのヒッチとする