

ページ・行	誤	正						
<p>p. 245</p> <p>表-5.8.1⑤</p>	<p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度 $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_s} \cdot K_{hc0}$</p> <p>限定された損傷にとどめる</p> <p style="text-align: center;">レベル2 〔タイプ I (プレート境界型) タイプ II (内陸直下型)〕</p> <table border="1" data-bbox="288 748 1196 1094"> <tr> <td data-bbox="288 748 591 1094"> <p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$ </td> <td data-bbox="591 748 893 1094"> <p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$ </td> <td data-bbox="893 748 1196 1094"> <p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_s} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p> </td> </tr> </table> <p>・表下「*」補足説明</p> <p>* ……、c_D：減衰定数別補正係数 _____</p>	<p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$	<p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$	<p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_s} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p>	<p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度 $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_z} \cdot K_{hc0}$</p> <p>限定された損傷にとどめる</p> <p style="text-align: center;">レベル2 〔タイプ I (プレート境界型) タイプ II (内陸直下型)〕</p> <table border="1" data-bbox="1209 748 2116 1094"> <tr> <td data-bbox="1209 748 1512 1094"> <p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$ </td> <td data-bbox="1512 748 1814 1094"> <p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$ </td> <td data-bbox="1814 748 2116 1094"> <p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_z} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p> </td> </tr> </table> <p>・表下「*」補足説明</p> <p>* ……、c_D：減衰定数別補正係数、K_{hc}：レベル2地震動の設計水平震度(地震時保有水平耐力法)、C_z：地域別補正係数、C_s：構造物特性補正係数、μ_a：許容塑性率</p>	<p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$	<p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$	<p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_z} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p>
<p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$	<p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$	<p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_s} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p>						
<p>(図-6.9.12①、6.9.12②参照)</p> <p>(基礎の照査)</p> <p>・基礎の照査に用いる設計水平震度</p> $K_{hp} = c_{dF} \frac{P_u}{W}$	<p>橋脚の終局水平耐力に大きな余裕があるか否かの検討</p> <p>・基礎の耐力が橋脚耐力に比べて小さい場合において、基礎諸元の見直し要否の判定で用いる。</p> $\left(\begin{array}{l} K_{hc} = C_z \cdot C_s \cdot K_{hc0} \\ C_s = 1/\sqrt{2\mu_a - 1} \end{array} \right)$	<p>(基礎の応答塑性率の照査)</p> <p>・基礎の応答塑性率の照査用設計水平震度</p> $K_{hcF} = c_D \cdot \underline{C_z} \cdot K_{hc0}$ $\mu_{Fr} = 1/2 \left\{ 1 + \left(K_{hcF} / K_{hyF} \right)^2 \right\} \leq 4$ <p>・許容塑性率は4を目安とする。</p>						