

図-4 路面の沈下状況

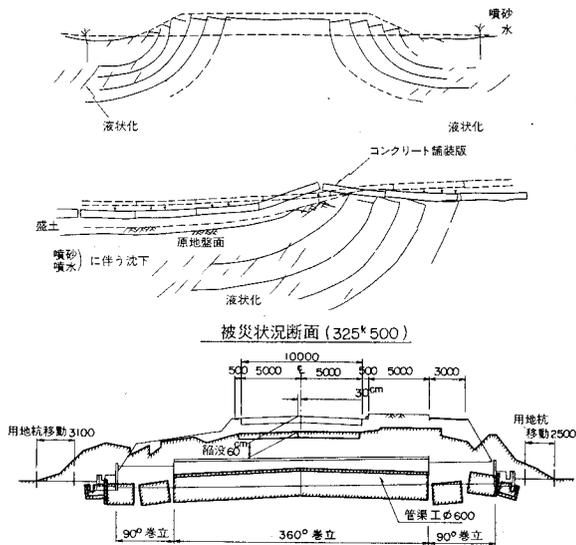


図-5 被災状況

としては、道路橋耐震設計指針に示された液状化判定に用いる設計震度を設定し、N値の改良目標を10として施工を行った。図-7には本復旧の施工手順を、図-8には試験施工による改良効果を示した。転圧回数と締め固め効果の関係を見ると、30秒1回転圧では、-2.5m以深においては、目標値を下回っているが、2回、3回転圧ではほぼ同じ結果が得られており十分な効果が認められた。

4. あとがき

今回の地震被害状況にみられるように、被災の直接的原因は、地盤が液状化したことによるもので、しかもその被害は、本報告でまとめた能代南バイパスを初めとして、男鹿八竜線の八郎潟西部承水

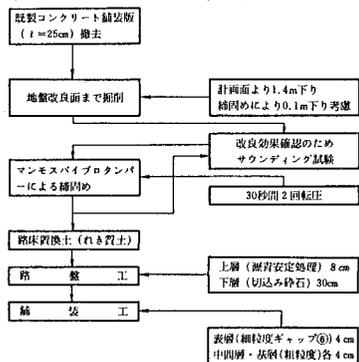


図-7 本復旧施工順序

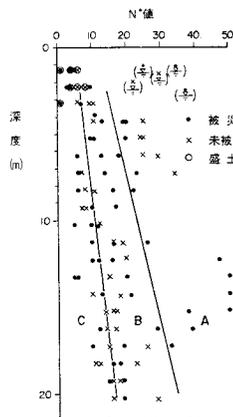


図-6 N値分布の比較

マンモスバイプロハンマーによる締め固め工法が最適であると判断し採用した。なお、復旧の目標水準

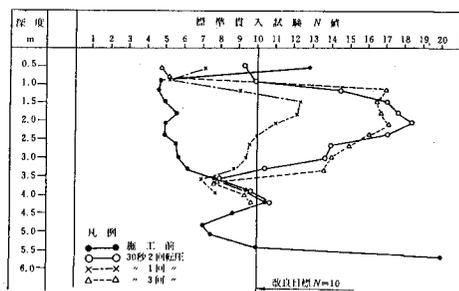


図-8 MVTによる転圧回数による締め固め効果

堤防上の道路被災など非常に大きな被災規模になる可能性がある。現在、これらの災害を教訓として国道沿いの地盤状況の把握、ならびに液状化の危険区間の抽出など耐震性を向上させるための調査等を実施中で、今回の貴重な体験を今後の道路建設に反映させるよう努力したい。