

「話題提供-3」 フーチングの接合部を 非一体構造とする増し杭工法

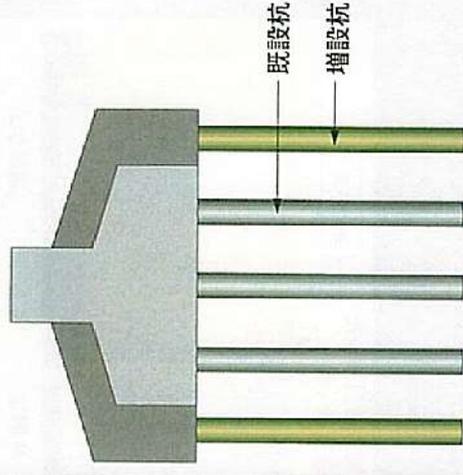
土木研究所で研究中
(土木技術資料 R5.9より)

島根県コンクリート診断士会
松浦 寛司

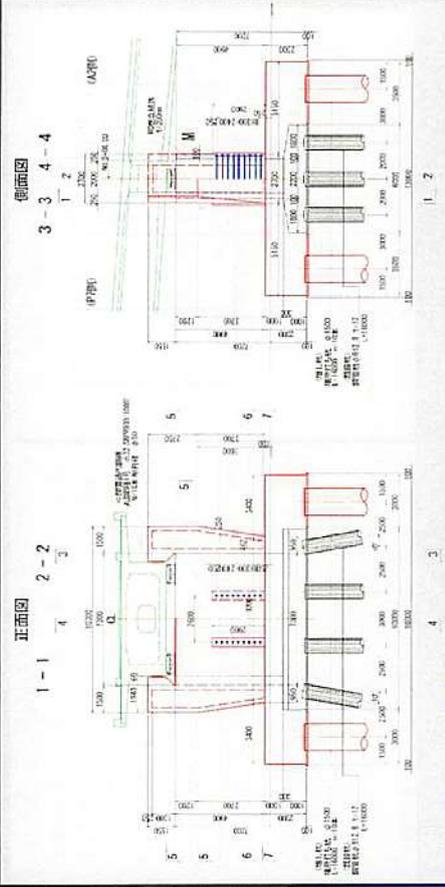


通常の増し杭基礎設計

平成版に追加掲載する方針以前の古い基準で設計された道床下層構造の杭基礎は、現行基準に基づき評価すると、せん断力等の照会を満足しない場合がある。地盤により一部の場で底面変位が生じていることから、所要の性能が確保されていない基礎は何らかの補強を行う必要がある。このとき、増し杭工法を採用する場合には、既設フーチングと増設フーチングの接合部（以下「新旧フーチングの接合部」という。）を剛接合とすることが一般的であり、増設フーチングの既設フーチングとの接合部を切斷しただけで接合部はより新たな状態を要いばうまで増設フーチングのコンクリートを行注する手続となる。ただし、鉄筋を切り出し、切斷する行為は、当初設計で意図した構造物の形状を一次的に変更するため、施工中の安全上のリスク要因の一つとなり得る。これを踏まえ、土木研究所は、新旧フーチングの接合部を非一体構造とし、既設フーチングの補強や鉄筋の切斷を要せず、上記のリスク要因を避けて増し杭工法を構築する手法（以下「提案手法」という。）を考案した。本報では、提案手法のモデル化の妥当性と補強効果等の検証を目的に実施した適合度検証実験の結果について報告する。

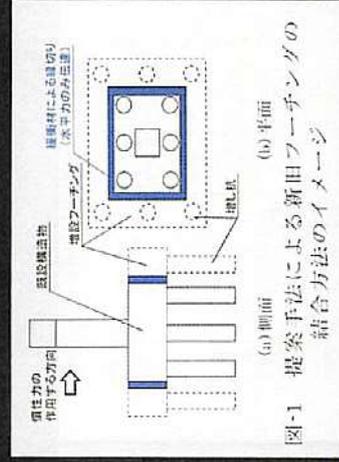


通常の増し杭基礎

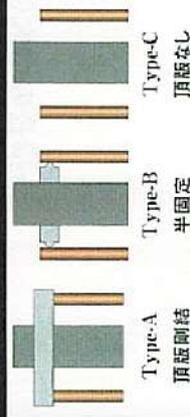


新しい増し杭基礎（研究中）

提案手法は、図-1に示すように、新旧フーチングの接合部を非一体構造とすることで、既設フーチングの鉄筋は切り出しや切斷を避けつつ、増し杭による相強効果を期待する手法であり、上述の費用中のリスク要因を避けることができると考えられる。既報では2次元解析のみで断面力シミュレーション解析の結果から、既設杭のせん断力の負担割合が減少したことを踏まえ、一定の相強効果が実現することを示した。ただし、その2次元解析のみモデルにおける新旧フーチングの接合部の非一体構造のモデル化手法には、いくつかの選択があるものと思われるが、適切なモデル化手法に関する見解はない。



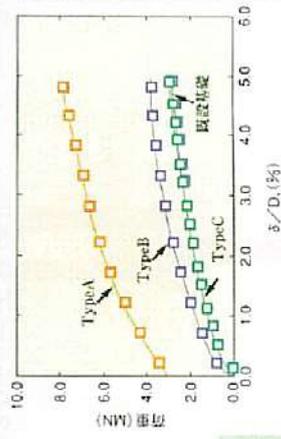
新しい増し杭基礎(研究中)



Type-A 頂版剛結
Type-B 半固定
Type-C 頂版なし

補強効果 Type-A > Type-B > Type-C

コスト Type-A > Type-B > Type-C

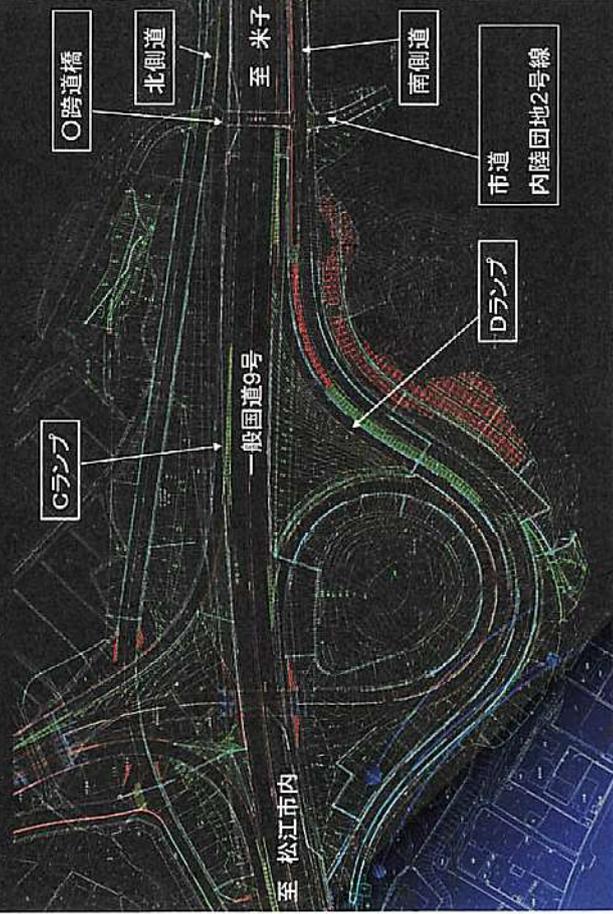


必要耐力に応じた構造形式が選定可能

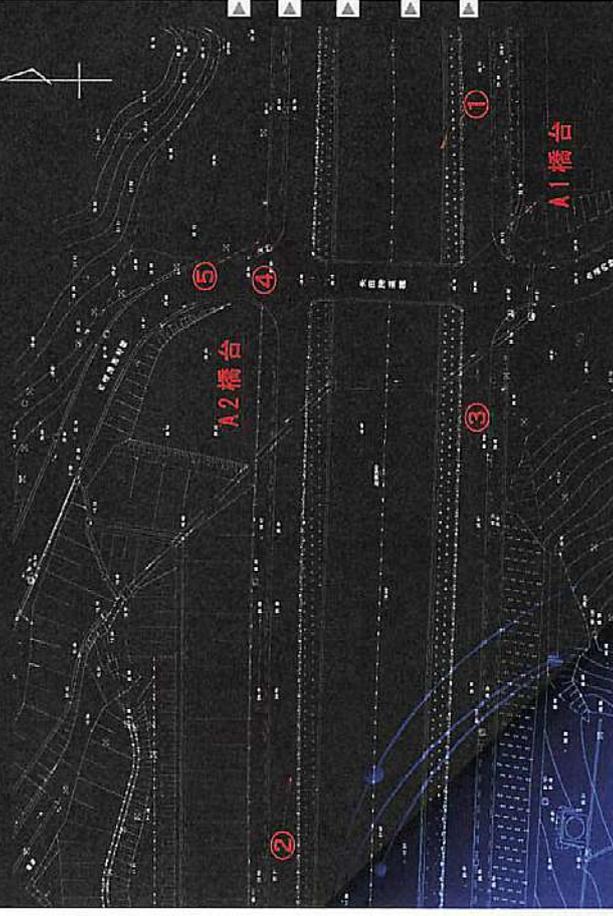
2013 コンクリート診断士会総会 話題提供(その2)

コンクリート診断技術の応用
「既設橋の場所打ち杭を利用した
新設橋梁の計画」

松江JCTの計画



JCT化前の状況



① 起点側から終点側を望む



新旧橋台位置(豎壁コントロール)



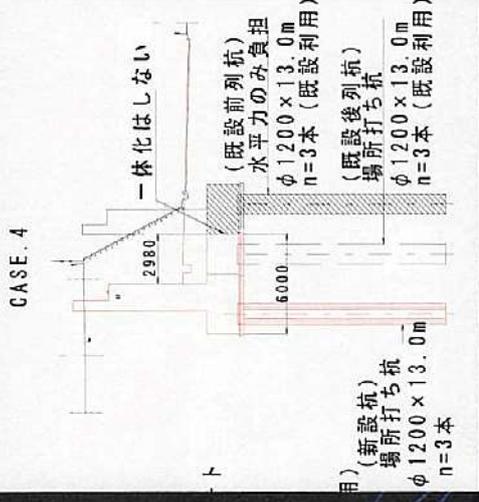
- ・既設橋の背後に新設橋台
- ・基礎杭位置の重なり
- ・既設杭の再利用の可能性

IF. 既設橋台の背後に新設橋を計画



- ・橋長の増大(≒3.0m) ⇒ 不経済化
- ・南側道と本橋の線形の干渉
- ・南北側道の線形変更は松江JCTの計画の見直し

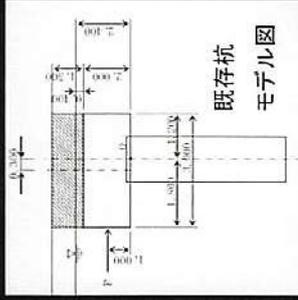
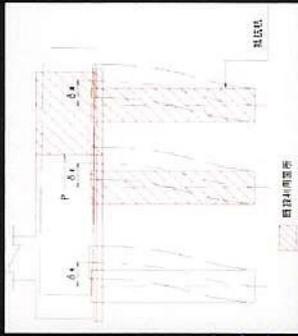
既存杭の有効利用案(その4)



- ① 杭基礎の安定条件を満たし、底版も現況と同程度である。
- ② 新設杭の本数は、A1橋台3本、A2橋台3本と上述案と同じ。
- ③ 既設の前部底版は取壊す必要もなく、施工規模は小さい。

荷重分担の保証

- ・新設橋台と既存抵抗杭を一つの構造物と見なす
⇒ 下図の変位 δ_x が等しくなるような荷重Pの分担

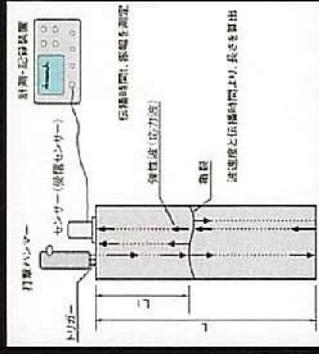


既存杭基礎への荷重

基礎の寸法	X (mm)	Y (mm)	W (kN)	W (kN)
2700ケーシング	1915.2	1045.0	-571.8 + P	
2700	1330.6		-309.2 + P	
2700 (2本有り)	1915.2		-570.3 + P	
2700 (2本有り)	1330.6		-309.3 + P	
2700 (2本有り)	1330.6		-309.3 + P	

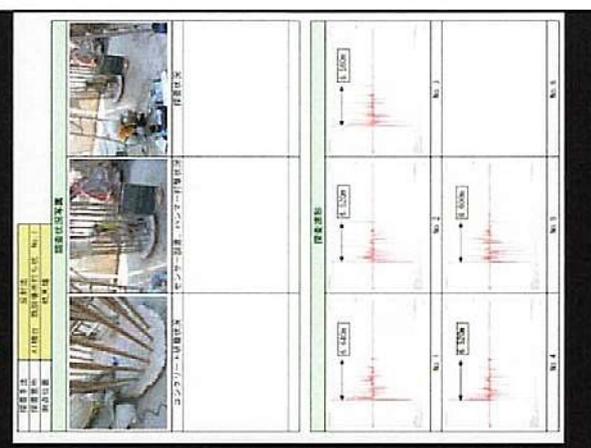
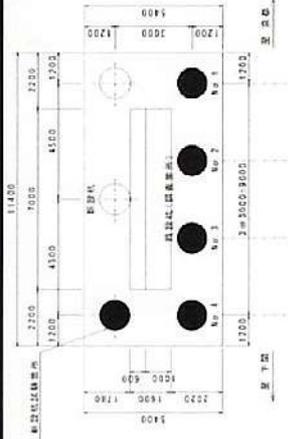
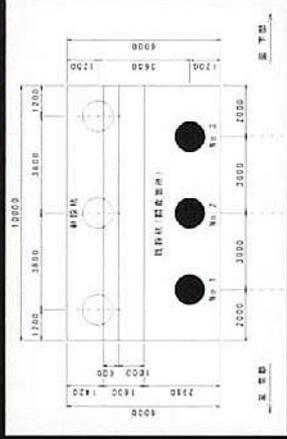


衝撃弾性波試験



- ・研磨したコンクリートの表面にセンサーを鉛直に取り付け
- ・ハンマーでセンサー付近のコンクリート部を打撃し弾性波を発生
- ・コンクリート中を伝播した弾性波は、端部L(地盤との境界面)で反射
- ・反射波信号は特定の周波数成分の反射波を選択検知
- ・伝播時間と所定の伝播速度(弾性波速度)からその深度を推定
深度 = 杭長さ(杭長が既知であれば、損傷深度の推定が可能)

試験位置と状況



試験結果(推定長さ≠杭長⇒損傷なし)

調査対象	調査場所	調査位置	伝播時間 (ms)	伝播速度 (km/s)	推定長さ (m)	杭長さ (m)
A1橋台	既設 橋台打込み No. 1	既設 橋台	6.568	3.903	12.816	13.000
	既設 橋台打込み No. 2	既設 橋台	6.704	3.903	13.002	13.000
	既設 橋台打込み No. 3	既設 橋台	6.600	3.903	12.879	13.000

調査対象	調査場所	調査位置	伝播時間 (ms)	伝播速度 (km/s)	推定長さ (m)	杭長さ (m)
A2橋台	既設 橋台打込み No. 1	既設 橋台	4.716	4.159	9.800	9.000
	既設 橋台打込み No. 2	既設 橋台	4.176	4.159	8.665	8.665
	既設 橋台打込み No. 3	既設 橋台	3.993	4.159	8.252	8.252

A1橋台基礎杭: L≒13.0m

A2橋台基礎杭: L≒8.5m