北国の PC キャンティレバー庇による半屋外空間

— 北海道大谷室蘭高等学校 —

大山 政彦*1·荻野 雅士*2·鳥谷部 眞司*3·榎本 康輔*4

本稿は、積雪寒冷地である北海道室蘭市に建設された北海道大谷室蘭高校を事例とし、当校で採用された約8.75 mのプレストレストコンクリート(以下PCとする)キャンティレバー梁による跳ね出し半屋外空間についての実例報告である。北海道のような寒冷で降雪の認められる地域の高等学校においては、冬の部活動や運動トレーニングにも有効な大庇による半屋外空間は、天候や季節に左右されずに機能するため、きわめて有効であることが確認されている。半屋外空間が無柱空間の場合、柱や壁が無いため、外部と内部を視覚的につなぐ役割も担っているといえる。本稿では、この半屋外空間の実現を支えたPC梁(ポストテンション方式)の設計・施工上の特徴、効果等についてまとめるとともに、竣工1年を経た建物の当該PC廻りの状態(たわみやクラックの有無)の実測観測より、今回のPCキャンティレバー梁による跳ね出し半屋外空間が、北国雪国おいても、機能的・構造的・視覚的に有効な形態であることを実証・報告するものである。

キーワード:プレストレストコンクリート、キャンティレバー、無柱大庇空間、精度管理

1. はじめに

北海道大谷室蘭高校改築工事は、中卒者の減少や姉妹校 である登別大谷高校との統合、建物の老朽化等を理由に、 従前の室蘭大谷高校教室棟を解体し、そこに新校舎を建設 する事業である。

3.11 震災後のいわゆる資材高騰と労務事情の悪化により、建設費は一般に $2 \sim 3$ 割ほど高騰していたが、各種の工夫、関係者の協力により、施主要望の空間構成をローコストの内に実現することができた。建設費を大幅に抑える工夫の一つが、PCa ボイドスラブ採用による低階高の無梁スケルトン教室空間の実現である。また、施主の強い要望で実現した講堂は、PC 梁を採用した約 $15 \text{ m} \times 30 \text{ m}$ の無柱空間となっている。さらに、建物の顔として機能している大庇は、約 8.75 m の PC キャンティレバー梁による跳ね出し空間となっており、北国・雪国でも有効な半屋外の無柱多目的広場(約 $8.3 \text{ m} \times 30.0 \text{ m}$)として機能している。

本稿では、北国においても1年を通じて有効に機能している8.3mの半屋外無柱空間を例に、こうした空間の実現

に多大な貢献を果たした、PC 梁(ポストテンション方式)の設計・施工上の特徴、効果等について報告する。

2. 計画コンセプト・建物概要

本計画は, ① 地域に配慮した学校, ② 教育理念である 真宗大谷の教えを伝承, ③ 大谷室蘭高校の伝統を継承,



写真 - 1 建物外観



*1 Masahiko OYAMA

日本設計 建築設計群 チーフ・アーキテクト



*2 Masashi OGINO

日本設計 構造設計群 グループ長



*3 Shinji TORIYABE

(株) ピーエス三菱 PC建築部



*4 Kosuke ENOMOTO

(株) ピーエス三菱 PC建築部 をもっとも重要な課題に据え、計画されている。

「地域に配慮した学校づくり」として、これまで同様、 地域景観と調和するよう高さを押さえたスカイラインと し、鉄の町 室蘭を想起させるメタル系素材を外観に採用 している。また、積雪寒冷地であること、通年強い季節風 や潮風を受けることなどをふまえ、各部の仕様(目標性 能)を設定し、室蘭らしさを備えた新たな景観を創出して いる。

「真宗大谷の教えを伝承」として、学園の教育理念等にも謳われている(1)いのちの伝承、(2)いつも一緒、会えてよかったね、(3)自然との共生、これらの理念を伝承するにふさわしい空間構成を構築している。これらは、新校舎とグランドを結ぶ中庭の創出、降雨雪時でも利用可能な半屋外多目的スペース・大階段の創出、内部各層に散りばめられた多目的学びあいスペースやホールの創出等により、どこでも繋がり、語り、笑える環境の整備に集約されている。「大谷室蘭高校の伝統の継承」として、サッカー、野球等のスポーツが盛んな校風を継承し、フレキシブルで時代感覚に富んだカリキュラムの導入が可能となるよう、屋外運動場との連携(接続)を重視しながら、内部空間の変更・更新に自由度があるフレキシブルなプランニングが可能な計画となっている。

建物概要は下記のとおりである。

所在地・用途:北海道室蘭市八丁平3丁目1番1号他

主要用途:高校

建 主:学校法人望洋大谷学園

設計·監理:(株)日本設計

施 工:西松・藤川特定建設工事 JV

PC 施工:(株) ピーエス三菱

構造・階数:鉄筋コンクリート造・地下1地上3階

延床面積:6284 m²

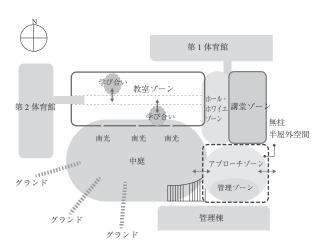


図 - 1 全体ゾーニング図

3. 構造概要

3.1 建物全体の構造概要

建物の主構造を鉄筋コンクリート造とし、平面形状がL型となっていることから、耐震壁や架構をバランス良く配

置し, 建物捩れ振動を抑える計画とした。

架構種別は耐震壁付きラーメン構造で、構造計画上は必要な耐力壁以外は、将来にわたってフレキシブルなレイアウトに対応できるように乾式壁を用いた。また、講堂は、PC 梁(ポストテンション方式)を採用した約15 m×30 mの無柱空間となっている。さらに、建物の顔として機能している大庇は、8.75 mのPCキャンティレバー梁による跳ね出し空間となっており、北国雪国でも有効な半屋外の無柱多目的広場(約8.3 m×30.0 m)として機能している。

3.2 PC 梁の概要

(1) 設計概要

跳ね出し長さ 5.6 m (片持ちスラブを含め 8.75 m) のキャンティレバー梁と講堂上部のロングスパン梁 (長さ15.0 m) を場所打ち PC 梁とし、プレストレス力の導入方式をポストテンション方式とした。

PC 梁のコンクリート設計基準強度は 30 N/mm² とし、プレストレス導入時強度は、最大導入応力の 1.7 倍、かつ、使用する定着体の必要基準強度以上となる 27 N/mm² とした。

PC 梁の構造計算ルートはルート 3b を採用した。

PC キャンティレバー梁の長期応力に対する設計クライテリアは、フルプレストレッシングとし、全断面で引張力が生じず、曲げひび割れによる変形が生じないようにした。地震時に対しては、鉛直震度を考慮して、1.0 Z(G)鉛直荷重時応力の3倍に対して曲げ終局強度以下、かつ、1.0 Z(G)鉛直荷重時応力の2倍に対して圧縮側は短期許容圧縮応力度以下(2/3·Fc)、引張側は0.2 mm以下のひび割れを許す設計とした。

また、PC ロングスパン梁の長期応力に対する設計クライテリアは、断面に許容値以内の引張応力を許すパーシャルプレストレッシングとした。

(2) PC キャンティレバー梁の積雪荷重, たわみ対策

プレストレス力の導入については、応力が最大となる片持ち基端での緊張力を確保するため、PC ケーブルの曲線が大きい片持ち先端側からではなく、PC ケーブルの曲線が小さい大梁側から緊張し、緊張による摩擦ロスが最小となるようにした。

PC 鋼材の持ち上げ力をより有効にするために、片持ち基端の PC ケーブルを梁上端側に配置し、PC 鋼材の重心位置から部材重心までの偏心距離を基端で大きく評価できるような配線計画とし、かつ、引張力が生じる片持ち梁基端上端に有効にプレストレス力を導入できる配線とした。

緊張位置と配線形状を図 - 2 に示す。

施工状況を写真 - 2 に示に示す。

室蘭市における積雪荷重は、垂直積雪量が 70 cm、その他の区域に該当するが、北海道建築基準法施行条例第 21 条第 1 項により、長期において積雪時を想定しなければならないことにより $1.0\times70~{\rm cm}\times20~{\rm N/m^2/cm}=1400~{\rm N/m^2}$, 地震時で $0.5\times70~{\rm cm}\times20~{\rm N/m^2/cm}=700~{\rm N/m^2}$ を見込む必要がある。

表 - 1 に同条例の該当箇所を示す。

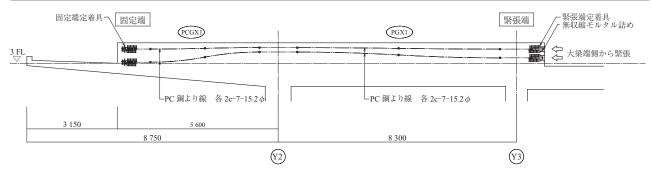


図 - 2 緊張位置と配線形状



写真 - 2 片持ちスラブ上より撮影した施工状況

表 - 1 北海道建築基準法施行条例第 21 条第 1 項

第21条 多雪区域外の区域の建築物につき令第82条第2号に規定する 長期及び短期の各応力度を計算するときは、同号の規定にかかわらず、 次の表に掲げる式によらなければならない。

次の表に掲げ	る式によらなけれ	ればならない。	
力の種類	荷重及び外力 について想定 する状態	計算式	備考
長期に生ずる力	常時	G+P	
	積雪時	G+P+S	
短期に生ずる力	積雪時	G+P+S	
	暴風時	G+P+W $G+P+0.5S+W$	建築物の転倒, 柱の 引抜き等を検討する 場合においては, P については、建築物 の実況に応じて数値 によるものとする
	地震時	G+P+0.5S+K	

- G 令第84条に規定する固定荷重によって生ずる力
- P 令第85条に規定する積載荷重によって生ずる力
- S 令第86条に規定する積雪荷重によって生ずる力
- W 令第87条に規定する風圧力によって生ずる力
- K 令第88条に規定する地震力によって生ずる力

ただし、夏期は積雪が無い状態となるため、プレストレスによるむくりが過大とならないように緊張力を設定した。その結果、設計値としては、積雪が無いときの片持ち梁先端でのたわみ量は、 $-1 \, \mathrm{mm} \, \mathrm{t}$ 程度、積雪時は $2 \, \mathrm{mm} \, \mathrm{t}$ 度となる。

本建物の片持ち梁は、PC構造を採用したことより、ひび割れを発生しない設計としている。また、PC構造はひび割れやたわみが一時的に生じても元に戻るという特性をもっており、部材の剛性は設計当初のままで変わらず、性能は将来にわたって保証されるといえる。

4. 施工概要

4.1 工 程

本工事場所は積雪寒冷地であるが PC 工事施工時期は冬期間を避けるように計画し5月~8月に施工を行った。

冬期施工の場合は、降雪による全体工期の遅延や PC グラウトの寒中施工適用による品質管理項目の増加や採暖養生等によるコスト増加のリスクは避けられなくなる。

施工フローを図 - 3に示す。

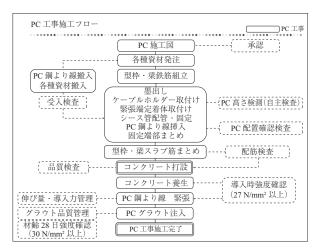


図 - 3 PC 工事の施工フロー

4.2 PC 緊張計画

(1) 緊張順序

PC 梁が配置されている RC 造の場合、プレストレスによる応力が作用しスラブや壁にひび割れを生じさせる可能性があるため、プレストレス導入完了までスラブスリットによるあと施工エリアを設けひび割れ防止を施した。

PC キャンティレバー梁および PC ロングスパン梁の PC ケーブル配置が各梁とも 4 ケーブルであることより、一度 の PC 緊張を各梁 2 ケーブルずつとし、それを繰り返すことで梁とスラブへのプレストレスによる応力集中を防ぐように計画した。

緊張順序計画を図 - 4 に示す。

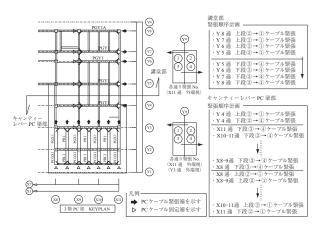


図 - 4 緊張順序計画

(2) PC キャンティレバー梁の緊張と精度管理

本工事の PC キャンティレバー梁は逆梁に近い形状になっており緊張端はスラブ上面より突出している。そのため作業性が良くタイヤ付の仮設材にて移動式吊装置を作成し、PC 緊張に使用する 1700 KN 緊張ジャッキ(重量190 kg)を吊り下げ緊張作業を行った。

緊張作業状況を写真 - 3 に示す。



写真 - 3 PC キャンティレバー梁の緊張状況

精度管理については、各ケーブルを緊張管理図(グラフ)にて管理するとともにPCキャンティレバー梁の先端のむくり量をオートレベルにて緊張前と緊張後を測定し管理を行った。

実測ポイントを図 - 5に示す。

緊張直後に実測ポイント ③ の箇所において最大で 3 mm のむくりを記録したが、その後およそ 2 年の経過実測値は ± 0 mm であった。

(3) PC ロングスパン梁の緊張と精度管理

講堂のPCロングスパン梁の緊張端は建物外部側である。 本工事では外断熱材厚さ100 mm が同時打込みされており、緊張定着体が取付く部分の断熱材取付けは緊張完了後 の施工とした。緊張作業はPC緊張に使用する1700 KN

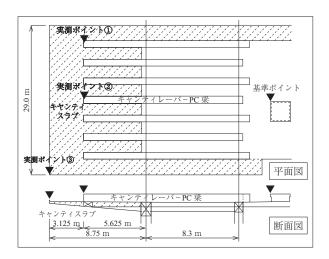


図 - 5 PC キャンティレバー梁のむくり量実測ポイント

緊張ジャッキ(重量 190 kg)を吊り下げ水平移動できる滑車装置を外部足場に取付けて作業を行った。

緊張作業状況を写真 - 4 に示す。



写真 - 4 PC ロングスパン梁の緊張状況

精度管理については、PC キャンティレバー梁と同様に各ケーブルを緊張管理図(グラフ)にて管理するとともに15.0 m スパン中央部の緊張による梁むくり量をオートレベルにて緊張前と緊張後に測定し管理した。

実測ポイントは図 - 6に示す。

⑤ の箇所においても最大で $3 \, mm$ のむくりを記録したが、同様におよそ $2 \, 年$ の経過実測値は $\pm 0 \, mm$ であった。

4.3 北国・雪国における施工上の留意点

北国・雪国における PC 工事でもっとも留意しなければならない注意点は、PC グラウト注入である。冬期間は PC グラウトの凍結防止を考慮し、一般に部材温度が5℃以下の場合はグラウト注入を行わない方が良いとされる。やむを得ず寒中施工を行う場合は、部材全体を保温養生する施工計画が避けられない。

日平均気温が4℃以下になる時期を表 - 2に示す。

本工事場所の室蘭では4月上旬から11月下旬までにグラウト注入を施工するのが望ましいと判断し、PC施工計

画に反映した。

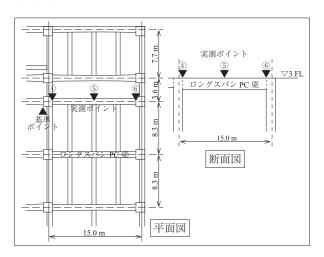


図 - 6 PC ロングスパン梁のむくり量実測ポイント

表 - 2 北海道の日平均気温が 4 ℃以下になる時期

		日平均気温が4℃以下の時期																	
地名		11月		12月		1月		2月		3月			4月						
		上旬	中旬	下旬	上旬	中旬	下旬	上旬	中旬	下旬	上旬	中旬	下旬	上旬	中旬	下旬	上旬	中旬	下旬
北海道	旭川	_					I		_	_	-	-	-	-	-	-	_		
	帯広																		
	岩見沢																		
	網走														_	_			
	小樽																		
	札幌																		
	苦小牧																		
	留萌	_																	_
	稚内																		<u> </u>
	広尾	_																	
	釧路																		
	根室	_														=			_
	仮 函館																		
	四周																		
	室蘭																_		

日平均気温が4℃以下の時期(気象庁 HP データより作成)



写真 - 5 8.75 m 跳ね出し半屋外の無柱多目的広場



写真 - 6 8.75 m 跳ね出し半屋外の無柱多目的広場 一完成写真 -

5. おわりに

本建物は2014年1月末に竣工引渡しされている。竣工 後の1年点検は2015年3月初旬に行われている。その際、 今回の報告を行った PC 梁周辺でのたわみやクラック等を 実測確認した。結果、たわみにおいては、すべての梁・ス ラブにおいて±0 mm であり、クラックは認められていな い。以上より、当初の目標品質が予定どおり確保できたこ とが確認されている。一方、北海道のような寒冷で降雪の 認められる地域の高等学校においては、冬の部活動や運動 トレーニングにも有効な大庇による半屋外空間はきわめて 有効で、天候や季節に左右されずに機能する貴重な空間で あることが確認されている。半屋外空間が無柱空間の場 合、柱や壁が無いため、外部と内部を視覚的につなぐ役割 も担っているといえよう。以上より、今回の8.75 mのPC キャンティレバー梁による跳ね出し半屋外空間は、北国雪 国おいても、機能的・構造・視覚的に有効な形態であるこ とが実証されたと考えられる。

参考文献

- 1) 日本建築学会:プレストレストコンクリート設計施工規準・同 解説
- 2) 日本建築学会:プレストレスト鉄筋コンクリート (Ⅲ種 PC) 構造設計・施工・同解説
- 3) 日本建築学会:建築工事標準仕様書・同解説 JASS 5 鉄筋コン クリート工事

【2016年4月13日受付】