**Zeitschrift:** Das Werk : Architektur und Kunst = L'oeuvre : architecture et art

**Band:** 43 (1956)

**Heft:** 10: Technisches Bauen; Vorfabrikation

Artikel: Pirelli-Hochhaus in Mailand : Architekten : Gio Ponti, A. Fornaroli, A.

Roselli, G. Valtolina und E. Dell'Orto; Studium des Tragsystems: Prof.

Ing. A. Danusso und Prof. Ing. P. L. Nervi

Autor: [s.n.]

**DOI:** https://doi.org/10.5169/seals-33330

## Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. Mehr erfahren

## **Conditions d'utilisation**

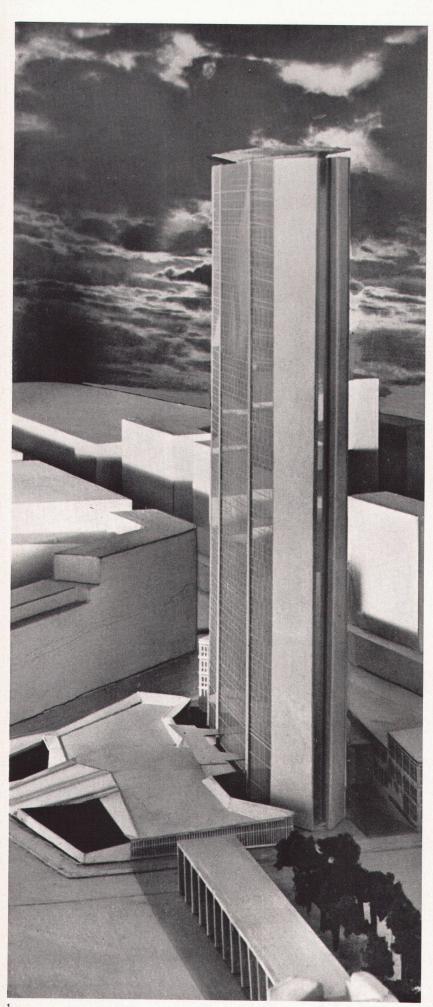
L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. En savoir plus

## Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. Find out more

**Download PDF: 26.11.2025** 

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, https://www.e-periodica.ch



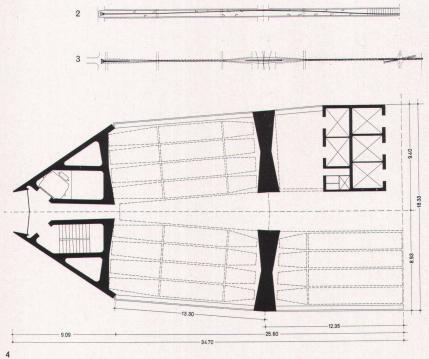
Architekten: Gio Ponti, A. Fornaroli, A. Roselli, G. Valtolina und E. Dell'Orto Studium des Tragsystems: Prof. Ing. A. Danusso und Prof. Ing. P. L. Nervi

Der Konstruktionsplan (Abb. 4) zeigt die Anordnung der vertikalen Trägerstruktur, das heißt die vier zentralen großen Tragpfeiler, die vier Halbspitzen und die zwei Fahrstuhlschächte. Alle diese Strukturen besitzen transversal zum Gebäude ungefähr die gleiche Deformierbarkeit, so daß ein wirksames Zusammenspiel ihrer Widerstandskraft gegenüber horizontalen Windeinflüssen gewährleistet ist. Die Strukturen nehmen überdies die ganze vertikale Belastung auf. In transversaler Richtung besitzen sie ein bemerkenswertes Trägheitsmoment, wodurch die Resultante der auf sie einwirkenden Kräfte (vertikale Belastung und Winddruck) durch den zentralen Trägheitskern sozusagen vollständig aufgenommen wird. Mit anderen Worten: Es bestehen an keinem Punkt der vertikalen Trägerstrukturen Spannungsbeanspruchungen. Dies ist ein außerordentlich wichtiger Umstand, weil dadurch die elastische Deformierbarkeit des Systems und der Schwingungsausschlag der Gebäudespitze wesentlich verringert werden.

Diesen statischen Folgerungen läßt sich unschwer entnehmen, weshalb die großen, zentralen Tragpfeiler mehrere verschiedene Querschnitte aufweisen und sich gegen die Basis zu verbreitern. Im Laboratorium des «ISMES»-Institutes in Bergamo wurden am Modell statische Untersuchungen durchgeführt. Diese Versuche haben das Vorhandensein nicht zu vernachlässigender, zusammenwirkender Kräfte ermittelt, welche sich durch die Deckenunterzüge hindurch in jedem Tragpfeilerpaar und in den beiden Halbspitzen konzentrieren. Das Zusammenspiel der Kräfte war theoretisch vernachlässigt worden, weil es unmöglich war, bei der Berechnung die Starrheit der Tragpfeiler und diejenige der mit großen Aussparungen für den Einbau von Röhrenwerk versehenen Deckenunterzüge mit in Betracht zu ziehen. Die an Hand des Modells gefundenen neuen Erkenntnisse verändern das statische Grundschema nicht, schaffen hingegen wesentlich günstigere Bedingungen.

## Decken

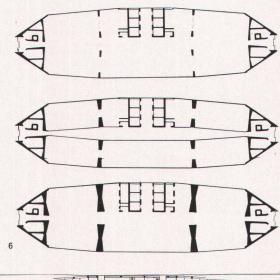
Die Decken bestehen aus Rippen und Zwischenfüllungen und weisen eine Stärke von 75 Zentimetern auf. Die mit den Stützen verbundenen Balken verbreitern sich ziemlich stark, um den negativen Faktoren Widerstand bieten zu können. In Anbetracht der kleinen Proportion zwischen Höhe und Spannweite der Decke  $inom{0.75}{24.7}=rac{+1}{33}$  ist vorgesehen – namentlich bei den oberen Stockwerken, bei welchen die Wirkung der Einspannung wegen der allmählichen Verjüngung der Tragpfeiler abnimmt -, die Flexibilität der zentralen Wölbung zu verringern, und zwar durch eine zusätzliche Vorspannung, welche durch je ein Kabel von 7 mm Ø pro Rille erreicht wird. Wie aus den Abbildungen 2 und 3 hervorgeht, wurden diese Kabel so angeordnet, daß sie die Wirkung der Einspannung der zentralen Wölbung verstärken. Bei den an und für sich schon überragenden Seitenwölbungen ist diese Vorspannung in statischer Hinsicht wirkungslos. Die verwendete übliche Armierung ist so proportioniert, daß sie den Decken, ohne Berücksichtigung der Wirkung der zusätzlichen Vorspannung, eine Widerstandskraft vermitteln, welche dem Eigengewicht plus einem Drittel eines Deckengewichtes entspricht, und

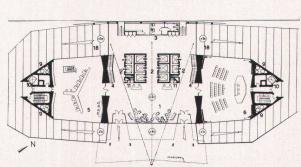


zwar deshalb, weil sich während des Bauens unterhalb der in Ausführung begriffenen Decke drei weitere armierte Decken befinden.

Nach dem Abrüsten und nach einer angemessenen Austrocknungszeit wird sich die Wirkung dieser Vorspannung einstellen. Sie wird dazu beitragen, die Widerstandskraft der Decken sowohl der Dauerbelastung (Boden- und Zwischenbeläge, Installationen) als auch jeder zusätzlichen Betriebsbelastung gegenüber zu verstärken.

(Nach den persönlichen Angaben von P. L. Nervi)





1 Modellansicht des Hochhauses von Osten; im Vordergrund die Zugangsrampen Maquette du gratte-ciel Pirelli; vue prise de l'est Model of the Pirelli skyscraper, from the east

Vorgespannte Armierung der Unterzüge, Aufriß
Armature précontrainte d'une poutre; coupe verticale
Pre-stressed reinforcement of a beam, vertical cross-section

3 Vorgespannte Armierung der Unterzüge, Grundriß Armature précontrainte d'une poutre; plan Pre-stressed reinforcement of a beam, plan

Detail der vertikalen Tragpfeiler im Grundriß, ca. 1:300 Structure portante; plan Supporting structure; plan

5 Querschnitt durch Tragpfeiler 1:1000 Coupe verticale de la structure Vertical cross-section of the structure

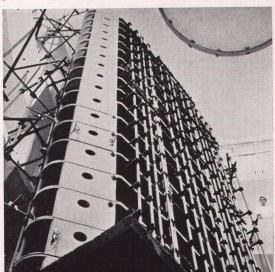
Grundriß 1., 15. und 30. Obergeschoß 1:1000 1°', 15° et 30° étages First, 15th and 30th upper floor

Grundriß Erdgeschoß 1:1000 Rez-de-chaussée Groundfloor plan

8 Struktur der Längsfassade; Modellbild Façade latérale; maquette Detail of elevation; model

9 Statische Belastungsversuche am Modell Grande maquette servant à des essais statiques Static researches were made with a large scale model





9