

Zeitschrift: Schweizer Ingenieur und Architekt
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 108 (1990)
Heft: 18

Artikel: Havarie-Abwasserrückhaltebecken "Harueba", Basel
Autor: Kundig, Reinhard
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-77418>

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: 24.01.2026

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

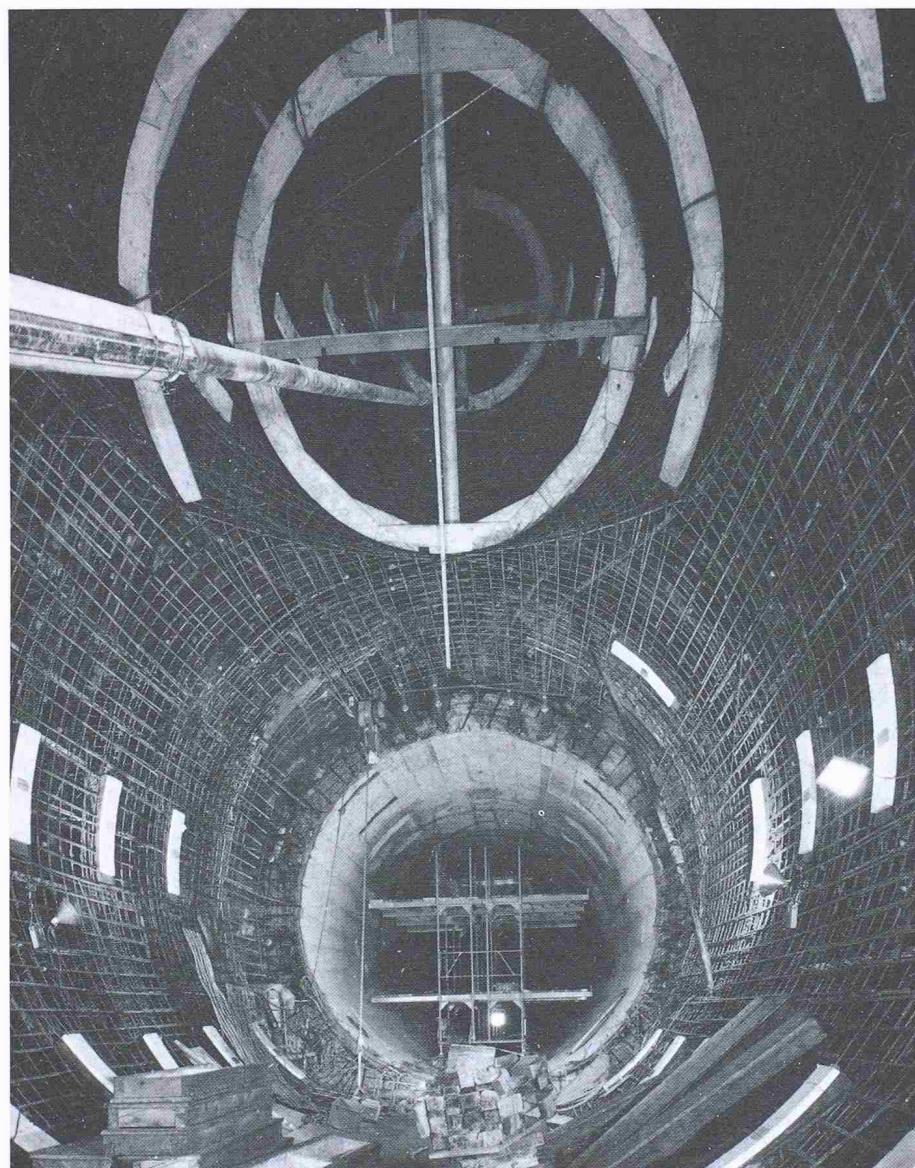


Bild 4. Armierter, noch nicht betonierter Mittelteil (vorn), betonierte und vorgespannte seitliche Kammer (hinten) und Übergangskonus zum Schrägschacht (oben)

Havarie-Abwasserrückhaltebecken «Harueba», Basel

Aus Sicherheitsüberlegungen wurde in den Jahren 1989/90 unter ein noch zu bauendes Produktionsgebäude ein gas- und wasserdichtes Rückhaltebecken mit 5 Kammern zu 1100 m³ Stapelvolumen erstellt, wobei die massive vorgespannte Betonkonstruktion gleichzeitig als Erdbebensicherung für den Hochbau dient.

The new sewage retaining basin «Harueba» in Basle utilizes posttensioning in the foundation slabs, internal and external walls, and roof slab. With prestress values ranging from 1.0 to 2.2 N/mm², a gas and watertight structure is obtained. Because access to both ends of the tendons was not possible, the stressing operation was carried out with centrestressing anchorages.

Konzept

Da die Sohle des Rückhaltebeckens sich im Mittel 15 m unter Terrain befand und gänzlich von einer Schlitzwand ein-

geschlossen war, musste es das gewählte Vorspannsystem ermöglichen, die Vorspannkräfte «von innen» aufzubringen. Um die Gas- und Wiederdichtigkeit zu erreichen, wurde für das Rückhaltebecken eine zentrische Schwindvorspan-

Vorgespannte Übergänge zum Druckschacht

Um den Übergang zu dem mit einer Stahlpanzerung ausgekleideten Druckschacht zu gewährleisten, ist der Übergangskonus aus Beton in ähnlicher Art und Weise wie die Wasserkammer vorgespannt. Die ringförmigen Spannglieder sind jedoch horizontal, d.h. schiefwinklig zur Druckschachttaxe, angeordnet. Als Längsvorspannung wurden gleiche VSL-Monolitzen-Spannglieder wie im Mittelteil des Wasserschlusses verwendet. Diese Spannglieder führen seitlich weit in die vorgespannten Wände der Wasserkammer hinein, so dass der Übergangskonus fest mit der Wasserkammer verbunden ist.

Schlussbemerkung

Die Vorspannarbeiten konnten erfolgreich durchgeführt werden. Als Projektverfasser war das Ingenieur-Büro CETP, Lausanne, beauftragt. Diese nicht alltägliche Anwendung der Vorspannung wurde bereits bei anderen Projekten wie Zuleitungs- und Druckstollen sowie vertikalen Wasserschlüssen erfolgreich eingesetzt. Die Erfahrungen zeigen, dass sich auch komplexe Arbeiten wie das beschriebene Wasserschloss für eine Ausführung in vorgespanntem Beton eignen (Bild 4). Insgesamt wurden 570 Spannkabel mit einem Spannstahlgewicht von 96,5 t eingebaut.

Adresse des Verfassers: Erwin Siegfried, c/o VSL International AG, Könizstr. 74, 3008 Bern.

nung mit einer je nach Richtung und Bauteil unterschiedlichen Druckkraft von 1,0 bis 2,2 N/mm² vorgesehen. Durch Vorversuche und eine geeignete Betonrezeptur wurde erreicht, dass am vierten Tag nach dem Betonieren, bei einer Betonfestigkeit von $f_{cwm} = 25$

VON REINHARD KÜNDIG,
HINWIL

N/mm², die Vorspannkabel auf 100% gespannt werden konnten.

Beschrieb der einzelnen Bauteile

Bodenplatte

Bei einer Plattenstärke von 1,20 bis 2,00 m wurde eine Längs- und Quer-

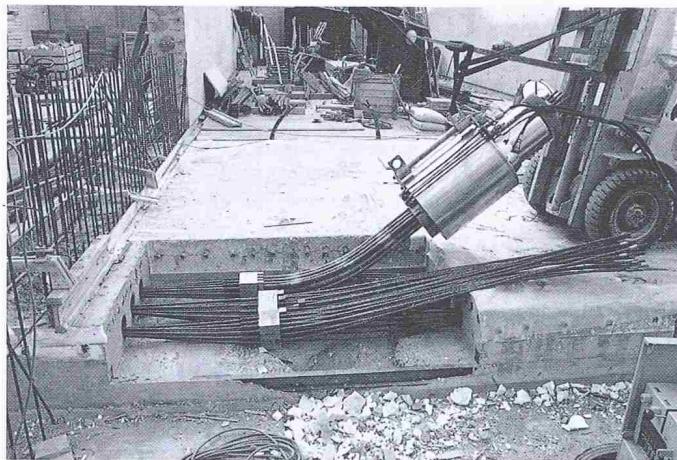


Bild 1. Spannen von Kabel 12 DYL 146 $V_o = 2170 \text{ kN}$ mit Spannstuhl in Nische

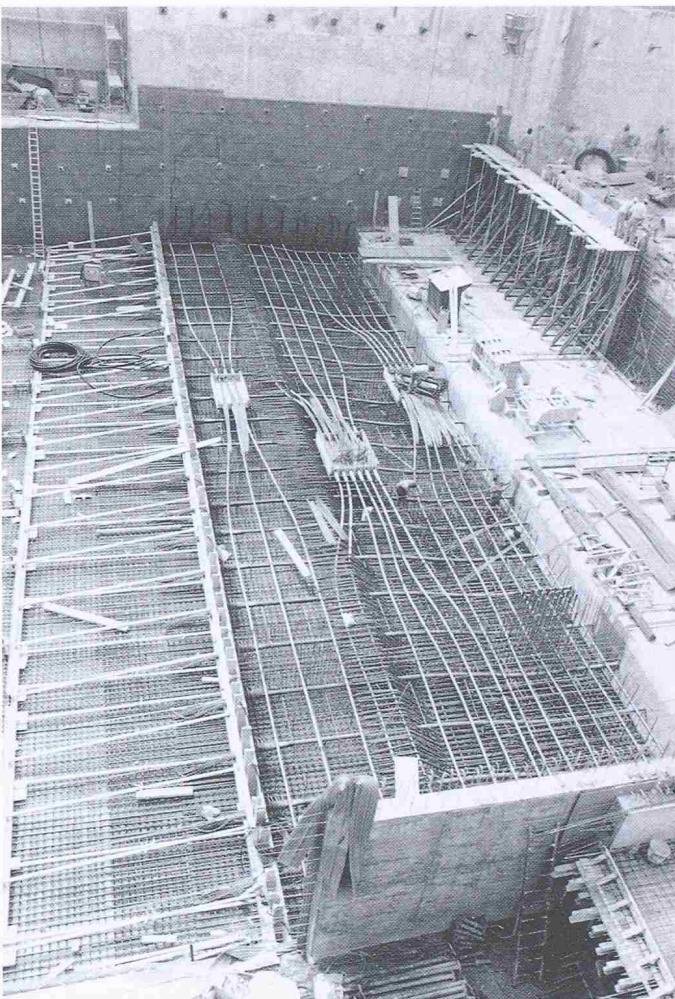


Bild 2. Hintergrund: Schlitzwand mit Enkadrain; rechts: Bodenplatte der ersten Etappe betoniert und gespannt; Bildmitte: Längs- und Quervorspannung mit Spannischen verlegt

Bild 3. Übersicht mit 5 Kammern. Im Hintergrund ein Zulaufkanal, im Vordergrund wird die dritte Etappe der Bodenplatte betoniert

schwindvorspannung von $1,5 \text{ N/mm}^2$ verlangt. In Längsrichtung hatte man die Bodenplatte in 4 Etappen eingeteilt. Dies erlaubte es, jede Etappe längs vorzuspannen, wobei die vierte Etappe übergreifend in einer Spannnische innerhalb der dritten Etappe gespannt wurde. Für die ersten 2 Etappen wurden 24 Stück eingestossene Kabel Typ 27 DYL 146 $V_o = 4880 \text{ kN}$ verwendet, in der dritten Etappe 24 Stück eingestossene Kabel Typ 16 DYL 146 $V_o = 2890 \text{ kN}$ angekuppelt und in der vierten Etappe 24 Stück werkgefertigte Kabel 16 DYL 146 $V_o = 2890 \text{ kN}$ eingebaut. In Querrichtung wurden 45 Stück 12 DYL 146 $V_o = 2170 \text{ kN}$ werkgefertigte Kabel eingebaut und mittels eines Spannstuhls in versetzt angeordneten Spannnischen miteinander beidseitig gespannt (Bild 1+2).

Innenwände

Die 4 Trennwände der Kammern erhielten je eine auf Wandhöhe verteilte zen-

trische Längsvorspannung, bestehend aus 5 Kabeln Typ 5 DYL 146 $V_o = 904 \text{ kN}$.

Aussenwände

Die Außenwände haben eine Vertikavorspannung, um Bodenplatte, Wände und Decke miteinander verbinden zu können. In einer ersten Phase wurden in der Bodenplatte Stahlrohrbögen mit einem Biegeradius von 1,35 m eingelegt. Darüber wurden in einem zweiten Schritt verstärkte Hüllrohre in den Außenwänden verlegt und in einer dritten Phase, nach dem Betonieren der Decke, die Litzen von oben eingestossen und beidseitig gespannt. Als Vorspannkabel wurden 84 Stück 5 DYL 146 $V_o = 904 \text{ kN}$ eingebaut.

Decke

Die 50 cm starke Decke wurde in 2 Etappen betoniert und ebenfalls längs und quer vorgespannt. In Längsrichtung wurden 34 Stück werkgefertigte Kabel

Typ DYL 146 $V_o = 724 \text{ kN}$, mit je einer Kupplung in der Betonierfuge, eingebaut. Als Quervorspannung kamen 30 Stück Kabel Typ 8 DYL 146 $V_o = 1450 \text{ kN}$ zum Einsatz, welche, wie in der Bodenplatte, unter Zuhilfenahme eines Spannstuhles in einzelnen Spannnischen in Feldmitte gespannt wurden (Bild 1).

Bauausführung

In 7 Monaten konnte der Rohbau vollendet werden, wobei vom Baumeister Betonieretappen von über 600 m^3 pro Tag erbracht wurden (Bild 3). Von der Vorspannfirma wurden etwa 80 t Spannstahl und 423 Stück gespannte Ankerköpfe verschiedenster Dimensionen eingebaut.

Adresse des Verfassers: R. Kündig, Ingenieur HTL, c/o SpannStahl AG, 8340 Hinwil ZH